

EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE RECURSOS
HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

Fecha	Duración	Tema	Profesor
Oct. 16	17 a 18:30 h 19 a 21 h	INTRODUCCION CONCEPTOS BASICOS	ING. HEINZ LESSER JONES ING. ALFREDO RAMIREZ
Oct. 17	17 a 21 h	HIDROGEOLOGIA Clasificación e Identificación de las rocas. Reconocimientos de campo. El agua subterránea en las rocas ígneas, meta- mórficas y sedimentarias	ING. JORGE A. TRUJILLO ING. ANSELMO ORDAZ
Oct. 18	17 a 19 h	HIDROGEOLOGIA Fotointerpretación	ING. JORGE A. TRUJILLO ING. ANSELMO ORDAZ
	19 a 21 h	METODOS DE EXPLORACION Pozos Exploratorios	ING. AUGUSTO LARA VAZQUEZ
Oct. 19	17 a 19 h	METODOS DE EXPLORACION Pozos Exploratorios	ING. AUGUSTO LARA VAZQUEZ
	19 a 21 h	Registros en Pozos	ING. LUIS E. LARA T.
Oct. 20	17 a 19:30 h	METODOS DE EXPLORACION Métodos Geofísicos	ING. ALFONSO CAMARENA L.
	19:30 a 21 h	Registros en Pozos	Ing. LUIS E. LARAT.
Oct. 21		PRACTICAS DE CAMPO	
Oct. 23	17 a 18 h	METODOS DE EXPLORACION Métodos Geofísicos	ING. ALFONSO CAMARENA L.
	18 a 21 h	HIDRAULICA DE POZOS Flujo en Medios Porosos Pozos en acuíferos confinados, semiconfinados y libres.	ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN

Oct. 23	18 a 21 h	Penetración parcial. Campos de pozos. Hidráulica del pozo de bombeo. Captaciones horizontales	ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN
Oct. 24	17 a 19 h	RECOLECCION, PROCESAMIENTO E INTERPRETACION DE LOS DATOS RELATIVOS A LOS NIVELES DE AGUA.	ING. ANTONIO LIST MENDOZA
	19 a 21 h	DISEÑO DE POZOS	ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN
Oct. 25	17 a 19 h	EL AGUA SUBTERRANEA DENTRO DEL CICLO HIDROLOGICO	ING. VICTOR DEL RAZO
	19 a 21 h	QUIMICA DEL AGUA SUBTERRANEA	ING. JUAN MANUEL LESSER I.
Oct. 26	17 a 19 h	APLICACION DE LAS TECNICAS ISOTOPICAS AL ESTUDIO DEL AGUA SUBTERRANEA	DR. CARLOS LATORRE
	19 a 21 h	CUANTIFICACION DEL RECURSO HIDRAULICO SUBTERRANEO	ING. ALFREDO RAMIREZ
Oct. 27	17 a 18:30 h	MODELOS DE SIMULACION	ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN
	18:30 a 21 h	PLANEACION DEL APROVECHAMIENTO DE LAS AGUAS SUBTERRANEAS	ING. HECTOR D. RAMIREZ
Oct. 28	9 a 11 a. m.	BANCO NACIONAL DE INFORMACION GEOHIDROLOGICA	ING. JORGE E. ALVARADO O.
	11 a 13 h	MESA REDONDA	
		CLAUSURA	

EVALUACION DE LA ENSEÑANZA

CURSO: EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

FECHA: Del 16 al 28 de Octubre, 1978.

	DOMINIO DEL TEMA	EFICIENCIA EN EL USO DE AYUDAS AUDIOVISUALES	MANT. DEL INTERES (AMENIDAD, FACILIDAD DE EXPRESION, COMUNICACION CON LOS ASISTENTES)	PUNTUALIDAD
Introducción (Lesser Jones)				
Conceptos Básicos (Ramírez)				
Hidrogeología (Trujillo)				
Hidrogeología (Ordaz)				
Método de Exploración (Lara)				
Métodos de Exploración (Lara Vázquez)				
Métodos de Exploración (Camarena)				
Hidráulica de Pozos (Chávez G.)				
Recolección, Procesamiento e Interpretación de los Datos Relativos a los..(List Mendoza)				
Diseño de Pozos (Chávez G.).				
ESCALA DE EVALUACION DEL 1 AL 10				

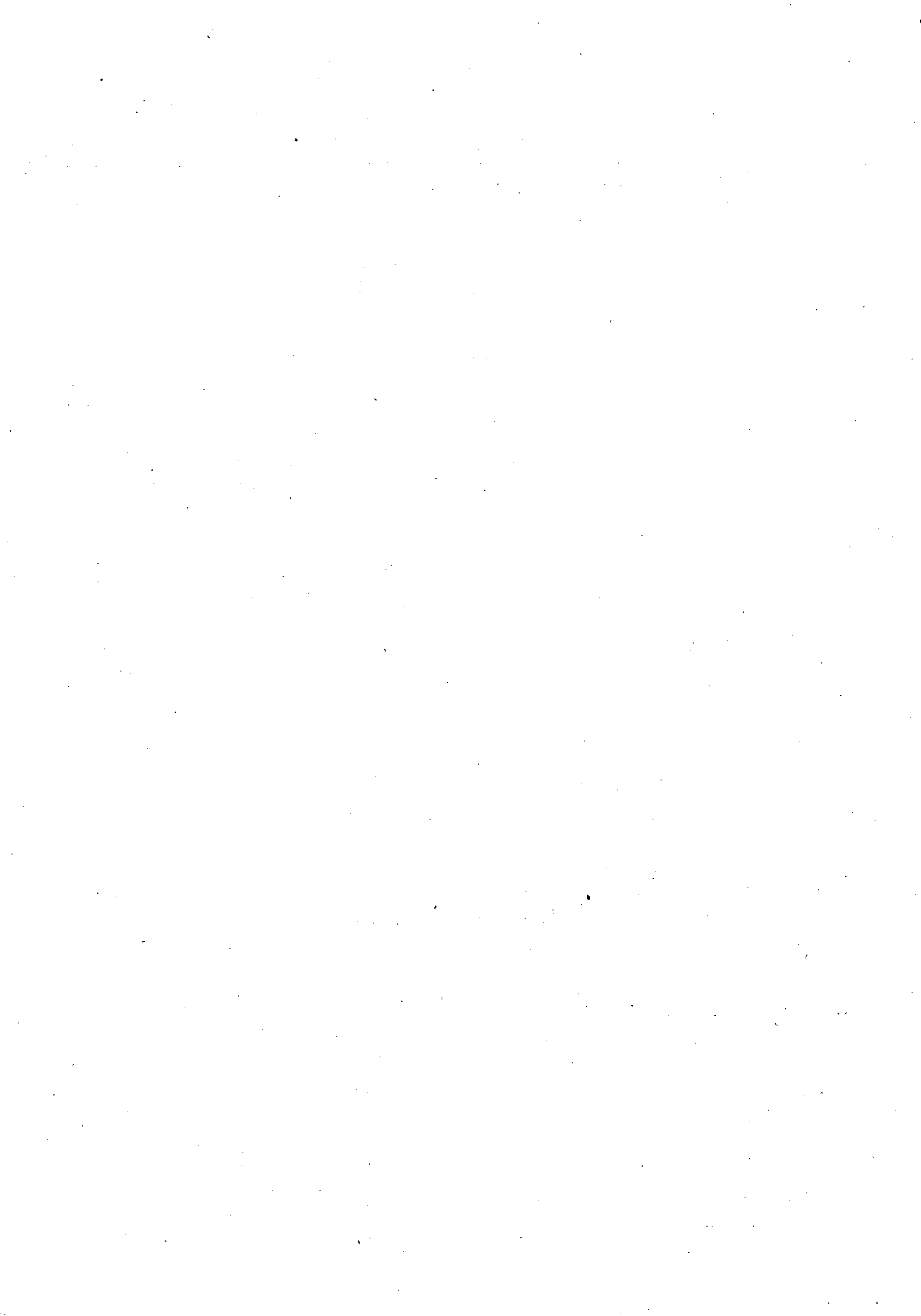


EVALUACION DE LA ENSEÑANZA

CURSO: EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

FECHA: Del 16 al 28 de octubre, 1978.

	DOMINIO DEL TEMA	EFICIENCIA EN EL USO DE AYUDAS AUDIOVISUALES	MANT. DEL INTERES (AMENIDAD, FACILIDAD DE EXPRESION, COMUNICACION CON LOS ASISTENTES)	PUNTUALIDAD
El agua subterránea dentro del ciclo hidrológico. (Del Razo)				
Química del agua subterránea (Lesser Illades)				
Aplicación de las Técnicas Isotópicas al Estudio del Agua Subterránea. (Latorre)				
Cuantificación del Recursos Hidráulico Subterráneo (Ramírez)				
Modelos de Simulación (Chávez G.)				
Planeación del Aprovechamiento de las Aguas Subterráneas (Ramírez)				
Bco. Nal. de Inf. Geohidrológica (Alvarado)				
Mesa Redonda				
ESCALA DE EVALUACION DEL 1 AL 10 'edcs.				



EVALUACION DEL CURSO

	CONCEPTO	EVALUACION
1.	APLICACION INMEDIATA DE LOS CONCEPTOS EXPUESTOS	
2.	CLARIDAD CON QUE SE EXPUSIERON LOS TEMAS	
3.	GRADO DE ACTUALIZACION LOGRADO CON EL CURSO	
4.	CUMPLIMIENTO DE LOS OBJETIVOS DEL CURSO	
5.	CONTINUIDAD EN LOS TEMAS DEL CURSO	
6.	CALIDAD DE LAS NOTAS DEL CURSO	
7.	GRADO DE MOTIVACION LOGRADO CON EL CURSO	

ESCALA DE EVALUACION DE 1 A 10

1. ¿Qué le pareció el ambiente del Centro de Educación Continua?

Muy agradable Agradable Desagradable

2. Medio de comunicación por el que se enteró del curso:

Periódico Excélsior Periódico Novedades Folleto del Curso

Cartel mensual Radio Universidad Comunicación carta, teléfono, verbal, etc.

3. Medio de transporte utilizado para venir al Palacio de Minería:

Automóvil particular Metro Otro medio

4. ¿Qué cambios haría usted en el programa para tratar de perfeccionar el curso?

5. ¿Recomendaría el curso a otras personas? Si No

6. ¿Qué curso le gustaría que ofreciera el Centro de Educación Continua?

7. ¿Qué servicios desearía que tuviese el CEC para los asistentes a cursos?

8. Otras sugerencias:



DIRECTORIO DE PROFESORES DEL CURSO EXPLORACION,
CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE RECURSOS -
HIDRAULICOS SUBTERRANEOS 1978.

1. ING. JORGE ALVARADO ORTUÑO
SUBDIRECTOR DE GEOHIDROLOGIA
Y DE ZONAS ARIDAS
S.A.R.H.
P. DE LA REFORMA NO. 69-19°
MEXICO 1, D.F.
TEL. 591.09.48

2. ING. ALFONSO CAMARENA LARRIVA
JEFE DE LA OFI. DE GEOFISICA
DEPTO. DE HIDROLOGIA SUBTERRANEA
S.A.R.H.
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3-3°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.24.90

3. ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN
JEFE DEL DEPTO. DE HIDROLOGIA SUBTERRANEA
SUBDIRECCION DE GEOHIDROLOGIA Y ZONAS ARIDAS
S.A.R.H.
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3-4°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 546.66.36

4. ING. VICTOR DEL RAZO TAPIA
JEFE DEL DEPTO. DE INGENIERIA HIDRAULICA
SUBDIRECCION DE PROMOCION Y PROGRAMAS
S.A.R.H.
TONALA NO. 104-2°
MEXICO 7, D.F.
TEL. 574.04.50

5. ING. LUIS LARA TRUJILLO
SUPERINTENDENTE INTERINO DE NUEVAS TECNICAS
GERENCIA DE EXPLORACION
PETROLEOS MEXICANOS
MARINA NACIONAL 329 EDIF. A.-6°
MEXICO 17, D.F.
TEL. 531.63.08

6. DR. CARLOS LATORRE DIEZ
JEFE DEL GRUPO DE FISICA
S. A. R. H.
TEOTIHUACAN NO. 29
COL. CONDESA
MEXICO 11, D.F.
TEL. 574.56.09

7. ING. AUGUSTO LARA VAZQUEZ
ENCARGADO DE LA OFICINA DE CONTROL DE
EQUIPOS DE PERFORACION
SUBDIRECCION DE GEOHIDROLOGIA Y ZONAS ARIDAS
S. A. R. H.
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3-ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.26.64

8. ING. JUAN MANUEL LESSER ILLADES
SUBJEFE DEL DEPTO. DE EXPLORACION
S.A.R.H.
ABRAHAM GONZALEZ NO.3-ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.09.76

9. M. EN I. ANTONIO LIST MENDOZA
JEFE DE LA OFICINA DE HIDROGEOQUIMICA
SUBDIRECCION DE GEOHIDROLOGIA Y ZONAS ARIDAS
SECRETARIA DE AGRICULTURA Y RECURSOS HIDRAULICOS
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3- 4°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.09.57

10. ANSELMO ORDAZ AYALA
JEFE DEL DEPTO. DE PETROGRAFIA
DEPTO. DE EXPLORACION
S. A. R. H.
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3- ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.08.17

11. ING. ALFREDO RAMIREZ
SUBDIRECTOR GENERAL
GEOCALLI, S.A.
INSURGENTES SUR 1768-2°
MEXICO 20, D.F.
TEL. 534.58.40

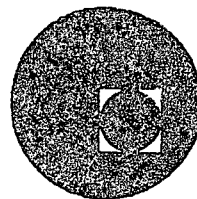
12. ING. JORGE ANTONIO TRUJILLO CANDELARIA
JEFE DEL DEPTO. DE EXPLORACION
SUBDIRECCION DE GEOHIDROLOGIA Y ZONAS ARIDAS
S. A. R. H.
ABRAHAM GONZALEZ NO. 3-ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.09.76

13. ING. HECTOR D. RAMIREZ
DIRECTOR DE GEOHIDROLOGIA
TECNICAS MODERNAS DE INGENIERIA, S.A.
INSURGENTES SUR 550 -4°
MEXICO 7, D.F.
TEL. 574.76.55 EXT. 16





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA I: LAS AGUAS SUBTERRANEAS EN MEXICO

ING. HEINZ LESSER JONES

OCTUBRE, 1978.



LAS AGUAS SUBTERRANEAS EN MEXICO

Por Ing. Heinz Lesser Jones

ANTECEDENTES GENERALES:

Las aguas subterráneas, cuya explotación actual en México, alcanza de trece mil a catorce mil millones de metros cúbicos anuales, comparables a la capacidad de almacenamiento que tiene la Presa Netzahualcoyotl o Malpaso, en el Río Grijalva, constituyen un recurso que beneficia con riego más de 400 mil hectáreas distribuidas principalmente en las regiones áridas y semi-áridas del territorio nacional. También son la fuente que abastece, en su mayor parte, con más de 2 000 millones de metros cúbicos al año, los servicios de agua potable e industrial de grandes ciudades y centros urbanos-industriales del país, entre otros Monterrey, Guadalajara, Puebla, Ciudad Juárez, Valle de Toluca, Saltillo, Cuenca Carbonífera y la Zona Metropolitana de la Ciudad de México, que, por sí sola, recibe de esta fuente, volúmenes que sobrepasan los mil millones de metros cúbicos por año.

Dada pues la gran importancia que ha tenido el aprovechamiento de este recurso benéfico, en el desarrollo del país, los organismos oficiales y privados encargados de su exploración, explotación y desarrollo han venido disponiendo en grado ascendente, la ejecución de programas de exploración y explotación, captando, preferentemente, por medio de pozos, que alcanzan en la actualidad un número estimado de más de setenta mil, muchos de ellos concentrados en grandes extensiones agrícolas como Mexicali, San Quintín, Costa de Hemosillo, La Laguna, el Bajío y en varias de las Entidades de la Altiplanicie y de la Mesa Central, principalmente de Guanajuato hacia el Norte.

NECESIDAD DE SU INVENTARIO Y CUANTIFICACION.

La explotación extensiva e intensiva, que se ha venido realizando en esas áreas por medio de pozos, como en Hermosillo, el Bajío y otras, y por ejemplo por medio de galerías en el Valle de Tehuacán, donde existen más de 500 kilómetros lineales excavadas a mano, para extraer las aguas

del subsuelo, ha hecho imprescindible la realización de investigaciones, censos e inventarios que, desde 1965, están en proceso para conocer, con precisión aceptable, en aquellas zonas donde existen explotaciones y, en aquellas nuevas que se van descubriendo, cual es el estado siempre cambiante y dinámico de la disponibilidad ó sobregiro que tienen las aguas subterráneas. Este balance se hace tomando en cuenta las recargas o alimentaciones que reciben sus almacenamientos, ya sea por infiltraciones de agua de lluvia o por superficiales y por estudios avanzados de hidrología subterránea. Lo anterior permite ir dictando normas y recomendaciones de conservación de este recurso renovable, con tendencia a mantener un equilibrio conveniente entre las recargas, la capacidad de almacenamiento de los acuíferos y sus extracciones, por medio de la medición de las características hidráulicas de las rocas productoras, como son su transmisibilidad y coeficiente de almacenaje, para estar en condiciones de implantar medidas tendientes también a impedir su degradación, o cambios desfavorables en su salinidad, cuando se sujetan a sobreexplotaciones inadecuadas, efecto que se hace más sensible en zonas cercas a las costas. En la ejecución de este tipo de estudios e investigaciones se está pretendiendo avanzar hasta lograr elaborar modelos de comportamiento y simulación adoptando alternativas y esquemas factibles de explotación.

ZONAS ESTUDIADAS.

Hasta la fecha, se tienen ya terminados, en 105 cuencas geohidrológicas distribuidas en el país, estudios de cuantificación con los cuales se han establecido magnitudes de los volúmenes de extracción y de recarga y de la capacidad de almacenamiento de sus acuíferos, así como el número de aprovechamientos existentes en cada una. Estas cuencas cubren una superficie total de 280 mil kilómetros cuadrados, 14 por ciento del territorio nacional. Los levantamientos hechos, han venido incluyendo, en orden de preferencia y prioridad, las principales y más extensas zonas acuíferas bajo explotación, como los Valles de Mexicali, San Quintín, Hermosillo, Aguascalientes, el Bajío, etc., y se tiene prácticamente cubierta la Península de Baja California.

El balance general sobre la disponibilidad y deficiencias de aguas subterráneas, en la extensión territorial arriba indicada, define un saldo negativo ocasionado por sobreexplotación, de unos 1 900 millones de metros cúbicos anuales en 31 áreas, entre las cuales se incluyen Mexicali, Costa de Hermosillo

llo, Guaymas, Región Lagunera, San Quintín, Valle de Celaya, - entre otras. En cambio, para las otras 74 áreas, aún existe - una disponibilidad adicional, al volumen actualmente explota-- do, del orden de 2 500 millones de metros cúbicos al año.

Entre todas las áreas, motivo de estudio, se mantie-- ne permanentemente, un servicio de medición directa de los cam-- bios y variaciones que van presentando los niveles de los man-- tos acuíferos, como respuesta a las recargas que reciben y a - las extracciones que se realizan, principalmente al inicio y - al término de los ciclos agrícolas y de las extracciones conti-- nuas que prevalecen en zonas de abastecimientos urbanos e in-- dustriales.

A medida que se obtienen mayores datos, sobre la evo-- lución de los acuíferos, se deben ir afinando, continuamente, - los cálculos de cuantificación para lograr un mayor y mejor co-- nocimiento de los volúmenes explotables, y también sobre las - modificaciones que va sufriendo la calidad química de las aguas, a efecto de emitir recomendaciones, y dictar normas de control oportunas, con miras a la conservación y equilibrio deseables-- de la explotación. En este aspecto es indispensable el concu-- rso y aplicación de la tecnología que sobre hidrología subterrã-- nea se imparte en el presente curso de Educación Continua.

Los programas que la Institución encargada de los es-- tudios de agua subterrãnea han venido desarrollando, han permiti-- do identificar que, dentro del país, existen acuíferos de ti-- po regional muy extensos que tienen características geológicas específicas determinantes de, origen, extensión, evolución y - comportamiento.

REGIONALIZACION DE ACUIFEROS.

Para la comprobación de dicha regionalización, se -- han tenido que planear y desarrollar nuevos enfoques en las in-- vestigaciones, principalmente en lo que se refiere a la exten-- sión, profundidad, espesor y basamento que tienen los almacena-- mientos subterrãneos. Con este nuevo modelo conceptual se de-- fine en general que las fuentes de recarga son más amplias de-- lo que antes se estimaba.

La regionalización identifica, sitúa y delimita, cua-- tro principales tipos de cuencas geohidrológicas acuíferas, -- clasificándolas como sigue:

a) Acuíferos de aluviones recientes, de relativa poca extensión, espesor y magnitud en sus posibilidades productoras, distribuidos en algunos valles y cuencas del Altiplano Central y en planicies costeras.

b) Acuíferos de Cuencas Terciarias, identificados con ese nombre en atención a su edad y origen geológico, abarcando la mayoría de las amplias zonas de explotación presentes en el Territorio Nacional, desde Oaxaca hasta Chihuahua. Las constituyen formaciones sedimentarias lacustres, aluviales y rocas ígneas volcánicas productoras, que se explotan en las zonas del Bajío, San Luis Potosí, Aguascalientes, Zacatecas, Durango, Chihuahua y otras de la Mesa Central.

c) Acuíferos contenidos en las rocas cretácicas, sedimentarias, calcáreas, marinas formadoras de la Sierra Madre Oriental y sus penetraciones hacia el Altiplano en la porción norte central desértica del país y, sus extensiones, hacia la Mixteca desde Puebla y Oaxaca y hasta Chiapas y Tabasco. Constituyen un acuífero de potencial productor muy importante en valles y cuencas intermontaña situadas entre 1 500 y más de 2 000 metros sobre el nivel del mar.

La explotación de estos acuíferos son ya la fuente principal de abastecimiento de centros industriales como Monterrey, Saltillo y la Zona Carbonífera, pero también se están aprovechando para usos de riego y domésticos en varias cuencas desde el Mezquital en Hidalgo y hacia San Luis Potosí. Asimismo, en la Zona Manzanera de Arteaga y el inicio de su explotación en la zona desértica de Ocampo en Coahuila y Raíces, Navidad y Dr. Arroyo en Nuevo León. Hacia el sur ya hay pozos productores de alto caudal en este acuífero de la Mixteca de Oaxaca y en la planicie de Comitán en Chiapas.

d) Calizas Terciarias: Forman la loza calcárea de la Península de Yucatán, donde se tiene ejemplos de explotación, de importante potencialidad, en los valles agrícolas de Edzná en Campeche, el Plan Chák en Yucatán y los de Alvaró Obregón en Quintana Roo, siendo además la única fuente de abastecimiento de ciudades como Mérida, Campeche, Chetumal, Valladolid y otras, y de los desarrollos de importancia turística que se ubican en la Península e islas cercanas. La contaminación creciente de este acuífero es un problema al que se está dando especial atención y debe ser motivo de exploraciones, estudios y aplicaciones de técnicas de hidrología subterránea y geoquímica considerando las fuentes de contaminación principales como son: las de aguas negras y desechos industriales principalmen

te en centros urbanos y el avance de intrusión salina en las zonas costeras. Deben tomarse para estas últimas medidas de control mediante adopción de captaciones cuya instrucción y operación impida que las explotaciones provoquen o propicien descensos y abatimientos del nivel freático de las aguas dulces aprovechables a niveles inferiores al nivel del mar.

ZONAS ACUIFERAS NUEVAS.

Otra de las actividades que también se realizan es la de ir ejecutando reconocimientos y estudios geohidrológicos, en áreas donde aún no existen captaciones ni aprovechamientos de aguas subterráneas, atendiendo oficialmente un sin número de solicitudes y peticiones de grupos campesinos, principalmente ejidales, que solicitan se les informe, con dictámenes técnicos, sobre las probabilidades de que en sus terrenos puedan encontrarse, o no, características favorables para la extracción, factible y económica, de aguas subterráneas aprovechables en riego, usos domésticos o de abrevadero. Asimismo, se van delimitando, bajo peticiones específicas, o sin ellas, zonas donde es conveniente, ya sea para la regionalización y comprobación de extensión de acuíferos, o bien, por las manifestaciones favorables que se detecten, las posibilidades de existencia de mantos explotables que, en la mayoría de los casos, es necesario explorar directamente por medio de sondeos comprobatorios de avanzada, de pequeño diámetro, de los cuales por ejemplo. la S.A.R.H. ha ejecutado más de 800 desde 1973, o también cuando se determinan, con mayor seguridad, el mínimo de riesgos para pozos exploratorios perforados con equipos convencionales que en su mayoría se terminan como de explotación.

POZOS PARA EL DESARROLLO DE NUEVAS AREAS ACUIFERAS.

De este tipo de exploraciones la S.A.R.H. por ejemplo, ha hecho más de 2 000 de las cuales más de 1 500 han resultado positivas con un caudal total de 70 mil litros por segundo que permiten hacer en cada sitio ya comprobado, un mínimo de 4 pozos adicionales de explotación y desarrollo, por otras instituciones y organismos oficiales o particulares, pre viéndose un aumento adicional de caudal del orden de 200 mil a 250 mil litros por segundo que, aprovechados en riego, como ejemplo, podrían servir a más de 200 mil hectáreas.

SERVICIO DE INFORMACION.

La información disponible para ejidatarios o pequeños propietarios, ubicados cerca de las zonas exploradas, con terrenos cultivables actualmente temporaleros, puede ser solicitada a las 30 Residencias de la Dirección de Geohidrología -

y de Zonas Aridas que se tienen en los Estados, dependientes de las respectivas Representaciones de la S.A.R.H.

BANCO NACIONAL DE INFORMACION GEOHIDROLOGICA.

Como información que se considera importante se les anuncia a los integrantes de este Curso, a partir de 1977, se ha puesto un decidido empeño en estructurar y organizar, con los elementos técnicos y administrativos necesarios, la creación del denominado Banco Nacional de Información Geohidrológica, dependiente de la Dirección de Geohidrología y de Zonas Aridas de la S.A.R.H.

Sus objetivos principales son los de realizar el inventario nacional de los aprovechamientos de aguas subterráneas existentes, en formas especiales de registro, con datos que se procesan electrónicamente en computadora. Incluyen principalmente la recopilación de las características geohidrológicas de las formaciones acuíferas, sus parámetros hidráulicos, los niveles a que se encuentran, la calidad química de sus aguas, los usos y destinos que se dan a las mismas y, el aprovechamiento y operación de las captaciones que explotan este recurso.

De cada aprovechamiento, o grupos de ellos, que serán identificados con claves definitivas, coordenadas y elevaciones, se podrán solicitar, con programas adecuados de computadora, cualesquier característica de interés sobre productividad, rendimiento, calidad de aguas, profundidad de sus niveles. De los pozos que las explotan se conocen los diámetros y tipo-mecánico de las instalaciones de extracción, etc., y, asimismo, de cualesquiera de los 70 datos básicos que se registran en las tarjetas de computación, para los aprovechamientos que, por medio de este Banco, se van inventariando en el país.

Se informa también que a la fecha, y después de 6 meses de iniciación y procesamiento en el Banco, se tienen ya datos completos, para más de diez mil pozos y aprovechamientos. El inventario nacional será tarea de varios años, máxime si se considera que tendrá que irse actualizando permanentemente.

CARTAS GEOHIDROLOGICAS.

Es también muy pertinente hacer del conocimiento de los profesionistas y maestros que asisten a este curso que con

los datos del Banco y los que se tiene en la Dirección de Geohidrología y de Zonas Áridas de la S.A.R.H., se ha iniciado la elaboración y publicación, disponible, en dos meses más como servicio a cualquier interesado, de cartas geohidrológicas en las que aparecen todos los datos básicos y de interés sobre la profundidad y calidad de aguas, sus rendimientos, tipo de rocas productoras, y en general el comportamiento de los acuíferos en función de las recargas calculadas, la magnitud registrada de las extracciones, y la posible disponibilidad o déficit que se tiene para cada cuenca. Esos datos se presentarán en esos mapas en forma fácil de comprender.

ASESORIAS Y DIVULGACIONES ACADEMICA.

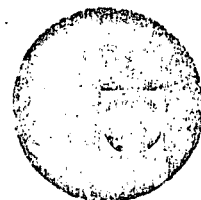
Otra de las funciones que, como organización de Servicio, imparte la S.A.R.H., a través de la Dirección de Geohidrología y de Zonas Áridas, es la atención de peticiones de asesoramiento técnico sobre fuentes de explotación de Aguas Subterráneas que se atienden continuamente para la Banca Oficial, Pider, Comisión Nacional Azucarera, Petróleos Mexicanos, Gobiernos de los Estados y otras más.

Como actividades relevantes en cooperación con la Sociedad Geohidrológica Mexicana las Universidades e Instituciones de Enseñanza Superior, de la Capital y la provincia, se están impartiendo cursos regulares y a nivel de Postgrado o, como el que hoy se inaugura, para la capacitación técnica de profesionales interesados en el estudio de las aguas subterráneas, con especial énfasis en los problemas de exploración y explotación que, se presentan en el país.





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam

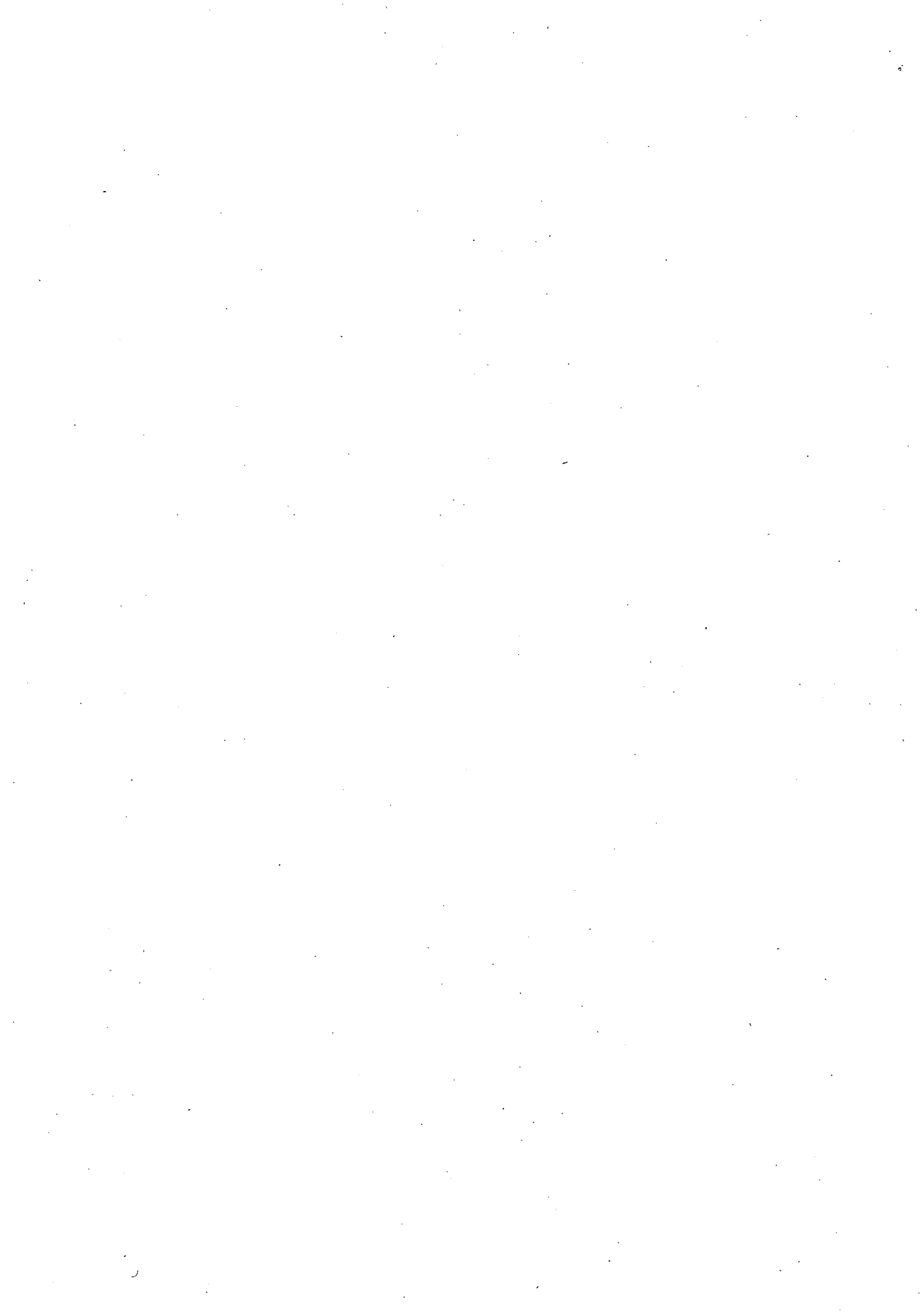


EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 2: CONCEPTOS BASICOS RELATIVOS AL
ESTUDIO DEL AGUA SUBTERRANEA

ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN

OCTUBRE, 1978.



CONCEPTOS BASICOS RELATIVOS AL ESTUDIO DEL AGUA SUBTERRANEA

Por el Ing. Rubén Chávez Guillén.

I.- AGUA SUBTERRANEA: EL RECURSO DEL FUTURO.

Estimaciones comparativas han revelado que, a nivel mundial, el recurso hidráulico disponible en el subsuelo es mucho mayor que el disponible en la superficie. Según una de dichas estimaciones, más del 90% del agua dulce existente en la Tierra se encuentra bajo la superficie del terreno; otra de ellas indica que el volumen de agua almacenado en el subsuelo de nuestro planeta es unas 20 veces mayor que el de agua dulce superficial.

Independientemente de la dudosa precisión de las cifras anteriores, el hecho es que las fuentes de agua superficial ya están siendo aprovechadas en su mayoría, mientras las demandas de agua continúan aumentando progresivamente a causa de la explosión demográfica. Esto significa que en el futuro las demandas tendrán que ser satisfechas cada vez en mayor proporción con agua procedente de las fuentes subterráneas. Si a esto se agrega que gran parte del planeta está ocupado por zonas desérticas, donde el único recurso hidráulico disponible se encuentra en el subsuelo, queda fuera de toda duda la gran importancia de este recurso.

1.1.- AGUAS SUBTERRANEAS VS AGUAS SUPERFICIALES.

Pero además de su mayor abundancia, el agua subterránea presenta, por naturaleza, varias ventajas con respecto al agua superficial, como son:

- a).- Menores pérdidas por evaporación. Todos los recipientes de agua superficial pierden cantidades significativas de agua por evaporación. Por ejemplo, en una zona donde la lámina de evaporación anual es de unos 2 m/año, una masa de agua superficial perdería por este concepto un volumen del orden de 2 millones de m³ por Km² de extensión superficial. Este volumen sería equivalente al extraído por un pozo que operara continuamente durante todo el año con un caudal de unos 60 lps. En cambio, los recipientes subterráneos sólo pierden cantidades importantes de agua por evapotranspiración cuando los niveles freáticos se encuentran muy someros.

- b).- Menor exposición a la contaminación. Es bien sabido - que uno de los grandes problemas de la actualidad es - el de la contaminación: la gran mayoría de las co- - rrientes y masas de agua superficial se están contami- nando rápidamente en mayor o menor grado. El agua sub- terránea, en cambio, está relativamente salvaguardada de este perjuicio, gracias a que los materiales granu- lares funcionan como un gran filtro que retiene los - contaminantes, especialmente los biológicos; y aunque existe la contaminación química provocada por un mal - manejo del recurso, la baja velocidad con que el agua circula en el subsuelo no propicia su rápida propaga- ción a grandes áreas como en la superficie.
- c).- Disponibilidad menos afectada por las variaciones cli- máticas. Uno de los problemas más serios que enfrenta el aprovechamiento de las aguas superficiales, es que su disponibilidad depende especialmente de las varia- ciones de la precipitación pluvial, al grado de que en uno o dos años secos consecutivos tal disponibilidad - puede ser prácticamente nula. Por el contrario, los - recipientes subterráneos resultan, en general, mucho - menos afectados por esto, gracias a que existe una re- serva almacenada, acumulada durante siglos, generalmen- te mucho mayor que la recarga anual, permitiendo una - explotación más flexible del recurso.
- d).- Distribución más amplia en el área. El agua superfi- cial es un recurso transitorio y su presencia es relati- vamente localizada. Su aprovechamiento en gran escala, por tanto, requiere de obras de almacenamiento y conduc- ción. En cambio, en el subsuelo el agua tiene una dis- tribución muy amplia, lo que permite su captación en el sitio donde va a ser utilizada, o en sus inmediaciones. El vaso de almacenamiento ya existe en el subsuelo, cons- truido por la naturaleza, y funciona al mismo tiempo co- mo un gran conducto.
- e).- No hay pérdida de la capacidad de almacenamiento. Todo vaso superficial pierde gradualmente su capacidad de al- macenamiento al ser azolvado por los sedimentos que - - transportan las corrientes que lo alimentan, hasta que eventualmente puede quedar inutilizado. La capacidad - de almacenamiento de los vasos subterráneos no es afecta- da significativamente en la gran mayoría de los casos.
- f).- Temperatura del agua constante. El agua superficial, al estar expuesta a los cambios atmosféricos, varía conti- nuamente en su temperatura. En países fríos, donde el agua llega a congelarse durante los períodos invernales, esto constituye un serio problema. La temperatura del - agua subterránea, por el otro lado, es casi constante, de- bido a que el subsuelo funciona como un regulador térmico.

Por lo demás, el recurso subterráneo presenta también algunas desventajas. La primera y principal desventaja ya se mencionó: el agua subterránea no es visible, y esto dificulta seriamente su estudio, su cuantificación, su explotación racional y su manejo. Para ilustrar esto también es útil la comparación de los acuíferos con sus equivalentes superficiales. Imagínese que se desea construir una presa y necesitamos estudiar el área donde se pretende emplazar. Podemos apreciar por inspección visual la forma y dimensiones del probable vaso, fotografiarlo y realizar levantamientos topográficos detallados de él, para determinar con cierta precisión su capacidad de almacenamiento; también podemos medir directamente las alimentaciones mediante estaciones de aforo; conocer sus pérdidas por evaporación a través de observaciones en tanques; muestrear el agua para conocer su calidad mediante análisis...

Ahora imagínese que deseamos explotar el acuífero de un valle. Mediante reconocimientos de campo podemos tener una idea de la extensión del acuífero, de los materiales que lo forman y de los que lo limitan. Pero ¿cuál es la geometría del acuífero en el subsuelo? ¿A qué profundidad se encuentra el agua subterránea? ¿Qué alimentación recibe el acuífero y cuál es su volumen almacenado? ¿Cuál es la distribución de la calidad del agua? ¿Qué volumen de agua podemos extraer en forma permanente sin inducir efectos perjudiciales?. Contestar estas interrogantes es más difícil porque sólo podemos "ver" al acuífero a través de los pozos.

Los estudios geohidrológicos, en cuya realización intervienen diversas Disciplinas en forma complementaria, tienen por objetivo el esclarecimiento de estas cuestiones.

II.- DISTRIBUCION DEL AGUA EN EL SUBSUELO.

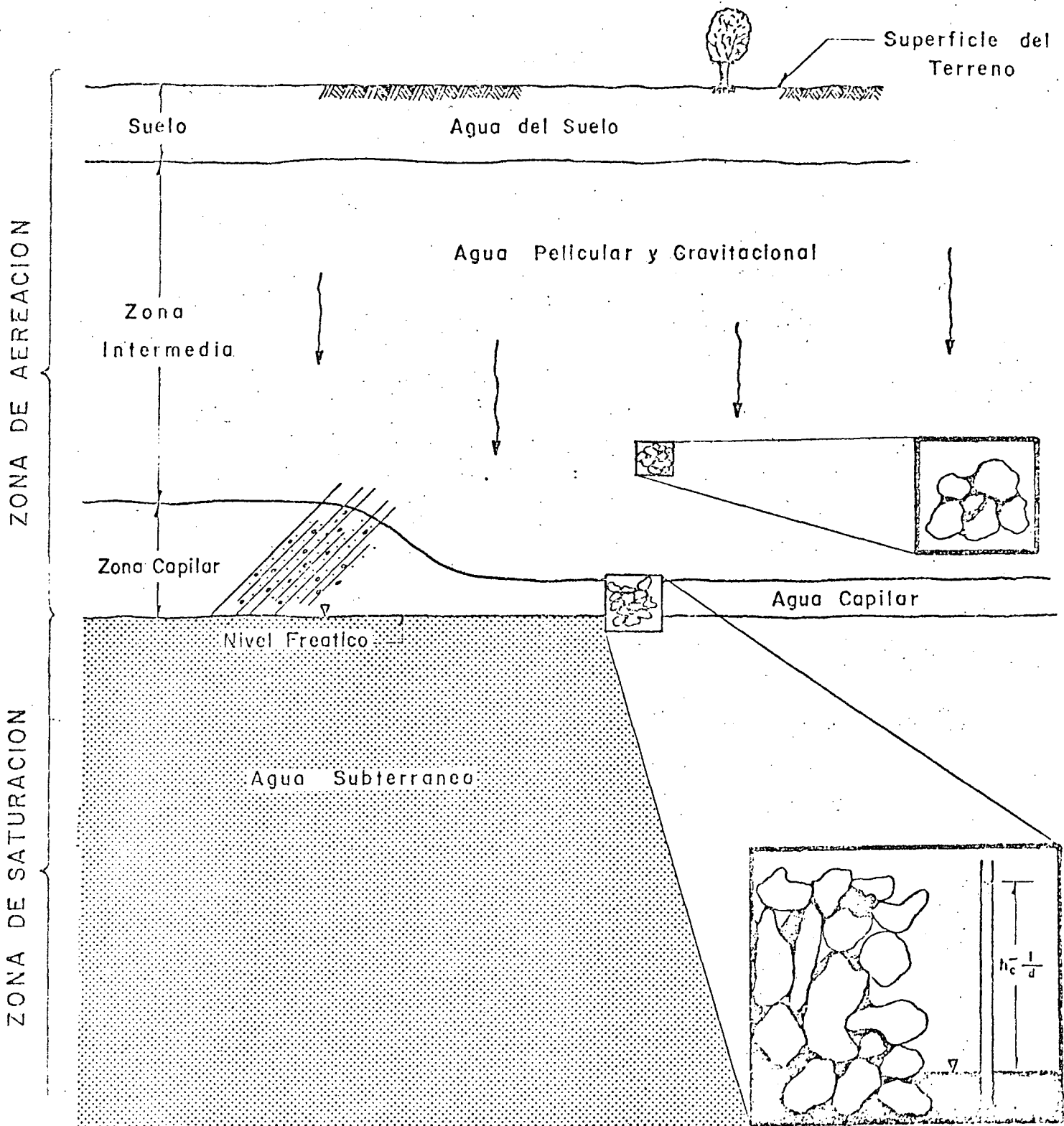
Es muy difundida la creencia de que en el subsuelo el agua se encuentra formando enormes lagos subterráneos o corrientes muy localizadas que fluyen a lo largo de conductos de gran tamaño. Sin embargo, aunque así se presenta en algunos acuíferos constituidos por rocas volcánicas o por rocas carbonatadas, en la gran mayoría de los casos el agua circula y se almacena en los poros que dejan entre sí las partículas de material; es decir, en un medio poroso.

Las características del medio poroso -tamaño, forma e interconexión de los poros-, pueden ser muy variables, y dependen de los procesos geológicos que lo originaron. Por lo tanto, el conocimiento del marco geológico es esencial para la comprensión del comportamiento del agua subterránea.

En el subsuelo el agua se encuentra distribuida en dos grandes zonas: la de aereación y la de saturación.

La zona de aereación, comprendida entre la superficie del terreno y el nivel freático, está parcialmente saturada y se subdivide en zona de agua del suelo, zona intermedia y zona capilar. En

FIGURA No. 1
 DISTRIBUCION DEL AGUA
 EN EL SUBSUELO



la primera zona, constituida por suelo y otros materiales, el contenido de agua varía continuamente y está influenciado por lluvia, riego, drenaje y evapotranspiración. La zona capilar se encuentra inmediatamente arriba del nivel freático; su altura depende de la granulometría del material y de las fluctuaciones de dicho nivel: en materiales finos la altura capilar puede ser de varios metros, pero el agua asciende lentamente; en materiales gruesos la altura capilar es del orden de centímetros, aunque asciende rápidamente. Entre la zona de agua del suelo y la capilar, se encuentra la zona intermedia que contiene agua, llamada "pelicular", adherida a los granos y, temporalmente, agua "gravitacional" que fluye verticalmente hacia la zona saturada, durante los períodos de infiltración.

La zona de saturación tiene como límite superior al nivel freático o superficie freática, la cual es definida por el agua que se encuentra a la presión atmosférica. Todos los estratos situados abajo del nivel freático se encuentran totalmente saturados.

III.- CONCEPTOS BASICOS.

Los conceptos básicos más importantes, desde el punto de vista geohidrológico, son los siguientes:

3.1.- POROSIDAD (n).-

La porosidad de una roca es una medida del volumen de vacíos (V_v) que contiene, y se expresa como porcentaje del volumen total (V_t):

$$n = \frac{V_v}{V_t} (\%)$$

Puesto que en la zona de saturación los vacíos están totalmente saturados, la porosidad es una medida de la cantidad de agua que la roca contiene por unidad de volumen.

3.2.- RENDIMIENTO ESPECIFICO (S_y) Y RETENCION ESPECIFICA (r).-

Cuando un cierto volumen de roca totalmente saturada, se deja drenar bajo la acción de la gravedad, no toda el agua que contiene es liberada: una parte del agua es retenida en los poros por fuerzas de atracción molecular, adhesión y cohesión. La cantidad de agua retenida es directamente proporcional a la superficie de las partículas e inversamente proporcional al tamaño de los poros; así, por ejemplo, las arcillas retienen mayor cantidad de agua que las arenas.

Se define como Rendimiento Específico de una roca a la cantidad de agua que libera, por unidad de volumen, cuando el nivel freático experimenta un abatimiento unitario. La Retención Específica (r) mide la capacidad de la roca para retener el agua, y se define como el volumen de agua retenido en contra de la gravedad, por unidad de volumen de roca.

De acuerdo con las definiciones anteriores, se tiene la siguiente relación:

$$n = S_y + r$$

En la mayoría de las rocas, el agua no es liberada en forma instantánea, sino que existe un cierto retraso entre el descenso del nivel freático y el drenado total de los poros. En las formaciones granulares tal retraso es tanto mayor cuanto menor es el tamaño de los granos.

3.3.- CONTENIDO DE HUMEDAD (θ), DEFICIENCIA DE HUMEDAD (D_h) Y GRADO DE SATURACION (G_s).

El Contenido de Humedad de una roca es la cantidad de agua que contiene por unidad de volumen, esto es:

$$\theta = \frac{V_w}{V_t} (\%),$$

siendo V_w el volumen de agua, y V_t , el volumen total. Cuando la roca está totalmente saturada, el contenido de humedad es numéricamente igual a la porosidad.

La Deficiencia de Humedad se define como la diferencia entre la retención específica y el contenido de humedad, cuando éste es inferior a aquélla; por el contrario, si el contenido es igual o mayor que la retención, la deficiencia es igual a cero. Lo anterior puede expresarse:

$$D_h = r - \theta, \quad \theta < r$$

$$D_h = 0, \quad \theta \geq r$$

En otras palabras, la Deficiencia de Humedad es la cantidad de agua que requiere una roca por unidad de volumen para satisfacer su retención específica.

El Grado de Saturación de una roca es la relación entre la cantidad de agua que contiene y su volumen de vacíos; se expresa también como un porcentaje:

$$G_s = \frac{V_w}{V_v} (\%)$$

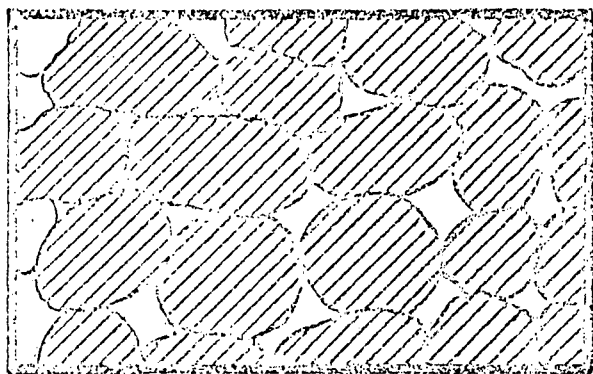
En la zona saturada todos los materiales tienen un G_s de 100%.

3.4.- CARGA HIDRAULICA Y GRADIENTE HIDRAULICO.-

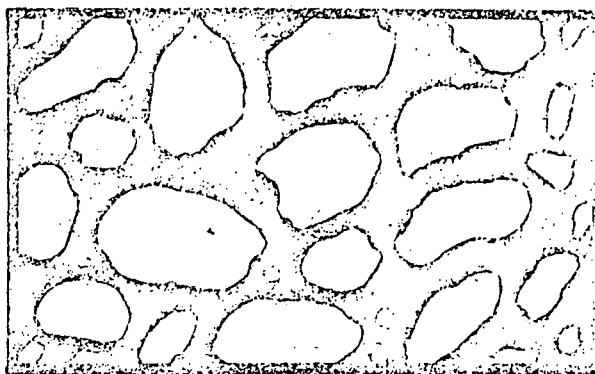
El teorema de Bernoulli establece que la energía total, expresada como una carga (h), en un punto dentro del seno de un líquido en movimiento es:

$$h = z + p/\gamma + v^2/2g$$

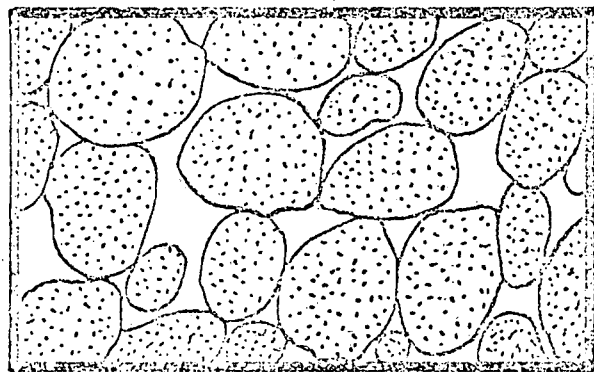
DISTINTOS TIPOS DE INTERSTICIOS Y RELACION ENTRE LA TEXTURA Y LA POROSIDAD DE LAS ROCAS



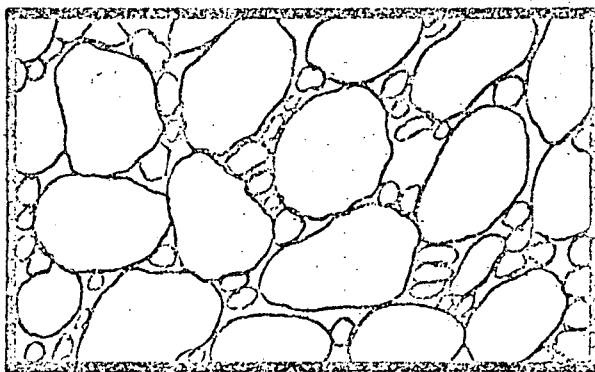
DEPOSITO SEDIMENTARIO DE GRANULOMETRIA HOMOGENEA Y GRAN POROSIDAD



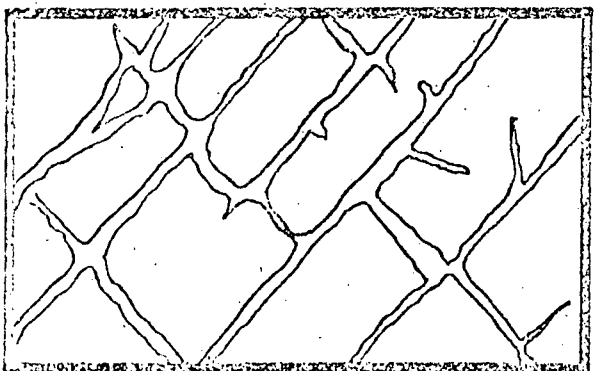
DEPOSITO SEDIMENTARIO DE GRANULOMETRIA HOMOGENEA CUYA POROSIDAD HA DISMINUIDO POR CEMENTACION DE SUS INTERSTICIOS CON MATERIAS MINERALES.



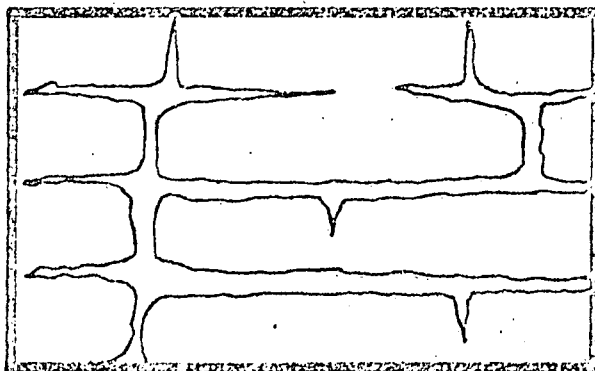
DEPOSITO SEDIMENTARIO DE GRANULOMETRIA HOMOGENEA FORMADO POR ELEMENTOS QUE A SU VEZ SON POROSOS; POR TANTO POROSIDAD MUY ELEVADA



DEPOSITO SEDIMENTARIO DE GRANULOMETRIA HETEROGENEA Y ESCASA POROSIDAD



ROCA POROSA POR FRAGMENTACION

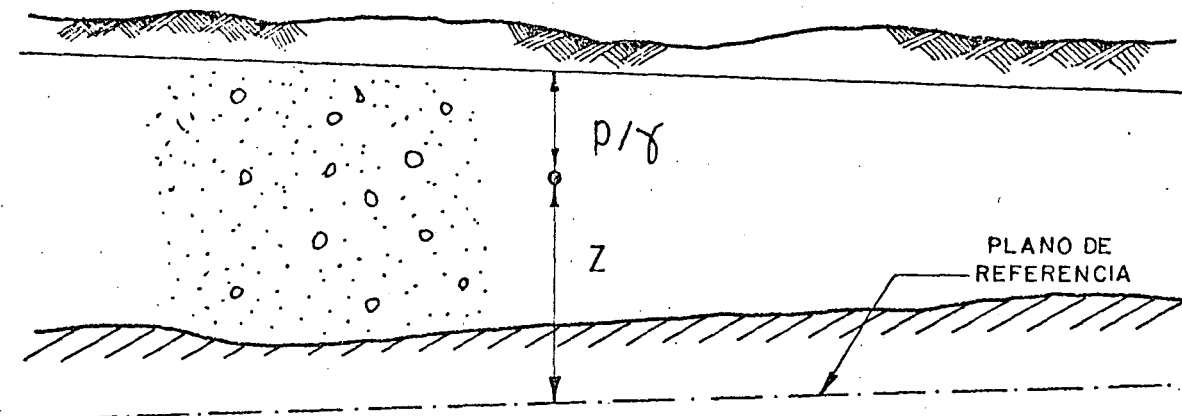


ROCA POROSA POR SOLUCION

o sea la suma de las cargas de posición (z), presión (p/γ) y velocidad ($v^2/2g$). Ahora bien, en un medio poroso, esta última es prácticamente despreciable respecto a las otras dos (una fracción de milímetro frente a varios metros), debido a que la velocidad de circulación del agua es muy pequeña. Por lo tanto, para fines prácticos, en la gran mayoría - de los problemas geohidrológicos la carga total o carga hidráulica se puede expresar:

$$h = z + p/\gamma$$

CARGA HIDRAULICA

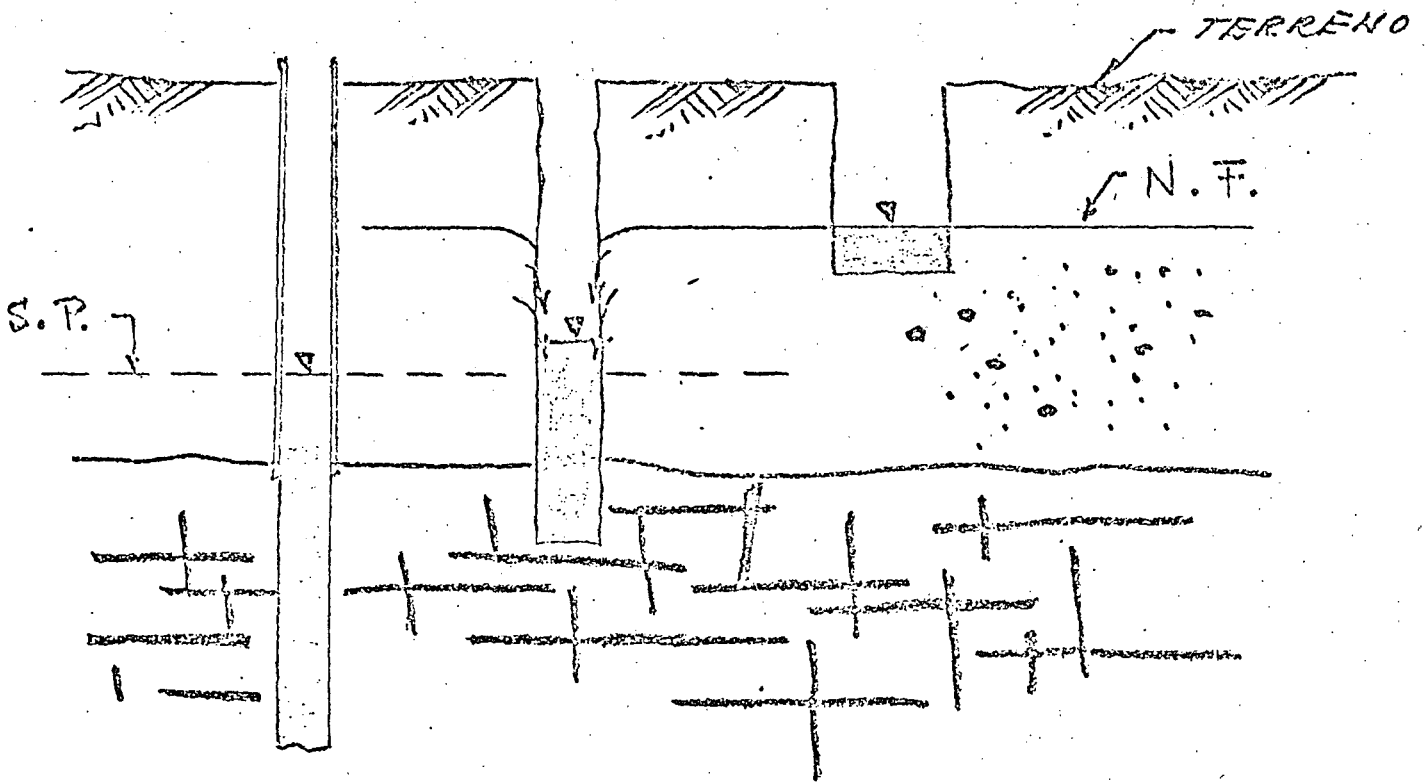
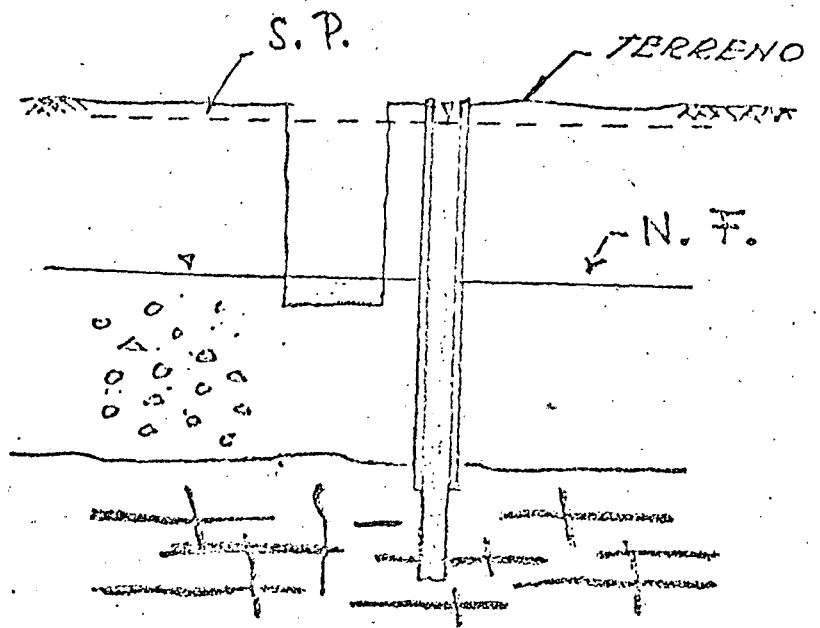
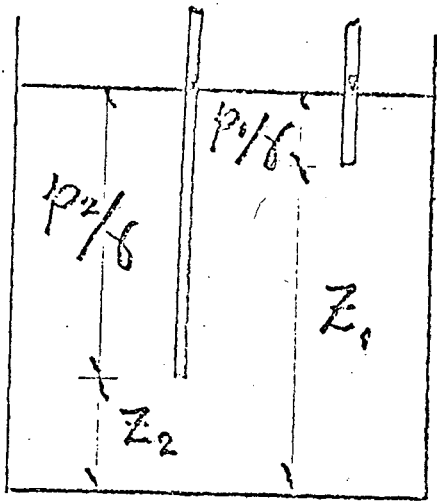


$$\begin{aligned} \text{CARGA HIDRAULICA} &= \text{CARGA DE POSICION} + \text{CARGA DE PRESION} + \text{CARGA DE VELOCIDAD} \\ & & & & & & \text{(Despreciable)} \\ h &= z + p/\gamma + \cancel{\frac{v^2}{2g}} \end{aligned}$$

Si en un punto de un acuífero se introduce la boca de un tubo desde la superficie, la presión del agua en ese punto hará que el agua ascienda dentro del tubo hasta una altura tal, que el peso de la columna de agua por unidad de área, equilibre la presión en el punto considerado. La altura del nivel del agua sobre éste es igual a la carga de presión.

La carga de posición es simplemente la altura del punto en cuestión sobre el plano o nivel de referencia.

El gradiente hidráulico (i) -también llamado pérdida de carga unitaria- definido como la pendiente de la superficie freática o piezométrica en el punto considerado, es un concepto de primordial importan



cia en el fenómeno del flujo subterráneo, ya que de su valor depende, en parte, la velocidad de circulación del agua. Es un parámetro adimensional.

3.5.- LA PERMEABILIDAD.-

Introducción.

La permeabilidad de un material es una de las características que mayor interés revisten para el ingeniero. Así, por ejemplo, en el campo de la Mecánica de Suelos la permeabilidad juega un papel muy importante en varios fenómenos, entre ellos el de la consolidación, y su conocimiento es indispensable para cuantificar el caudal de agua que circula a través del elemento permeable de una estructura o por debajo de ella. La característica en cuestión también interviene en forma preponderante en problemas agrológicos, tales como el diseño de sistemas de drenaje. En el campo de la Geohidrología la permeabilidad tiene importancia primordial: de ella depende fundamentalmente el rendimiento de las captaciones y la velocidad de circulación del agua subterránea; su conocimiento es esencial para cuantificar los caudales de flujo subterráneo y la velocidad de propagación de un contaminante en el subsuelo; así mismo, es uno de los datos básicos para simular el comportamiento de un acuífero. Y, probablemente, es en este campo donde su determinación plantea mayores dificultades.

La permeabilidad es la capacidad de una roca para permitir la circulación del agua a través de ella. Cuantitativamente su valor es tá dado por el Coeficiente de Permeabilidad, el cual se define como el caudal que circula a través de un área unitaria, transversal al flujo, bajo un gradiente hidráulico unitario. Esta propiedad depende de la forma, acomodo y distribución granulométrica de las partículas constituyentes, y del grado de compactación o cementación de las mismas, factores que controlan, a su vez, el tamaño e interconexión de los intersticios. El coeficiente de permeabilidad se expresa en unidades de velocidad; generalmente, en el sistema métrico, en m/seg o cm/seg.

En la tabla No. 1 se indican rangos representativos de porosidad, rendimiento específico y permeabilidad, para las rocas más comunes.

T A B L A N o . 1

<u>R o c a</u>	<u>n(%)</u>	<u>S_y(%)</u>	<u>K (m/seg)</u>
Arcilla	45 a 55	1 a 10	10 ⁻¹⁰ a 2x10 ⁻⁷
Arena	35 a 40	10 a 30	10 ⁻⁵ a 3x10 ⁻⁴
Grava	30 a 40	15 a 30	10 ⁻⁴ a 1.5x10 ⁻³
Grava y Arena	20 a 35	15 a 25	10 ⁻⁵ a 5x10 ⁻⁴
Arenisca	10 a 20	5 a 15	10 ⁻⁸ a 5x10 ⁻⁶
Caliza	1 a 10	0.5 a 5	muy variable

Es importante destacar que una elevada porosidad no implica -

necesariamente una elevada permeabilidad; por el contrario, en algunas rocas mientras mayor es la porosidad, menores son su permeabilidad y su rendimiento específico, como puede verse en la Tabla No. 1. De aquí se desprende una conclusión interesante: para que una roca sea favorable como acuífero, no basta que contenga un gran volumen de agua almacenada; es necesario, además, que permita su fácil circulación hacia las captaciones.

Determinación de la Permeabilidad.-

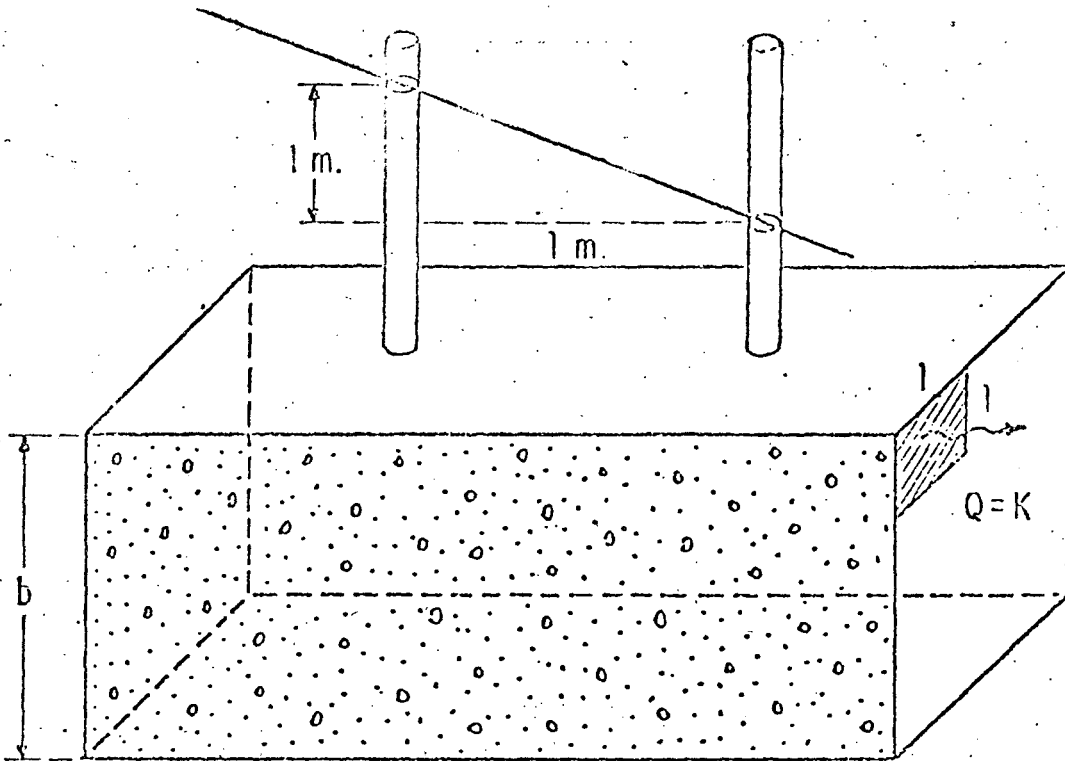
Existen varios procedimientos para determinar la permeabilidad de un material. Algunos de ellos consisten en la utilización de aparatos específicamente diseñados para tal fin, como los permeámetros; otros, en cambio, permiten determinar el valor del coeficiente en cuestión mediante pruebas que persiguen otro objetivo, tales como la prueba de consolidación y la prueba horizontal de capilaridad.

Todos estos procedimientos fueron desarrollados en el campo de la Mecánica de Suelos y proporcionan valores muy precisos de la permeabilidad. En la mayoría de los problemas tratados por esta Disciplina, el medio puede suponerse, para efectos prácticos, homogéneo con respecto a sus características hidráulicas, puesto que éstas muchas veces son controladas artificialmente; por consiguiente, el valor de la permeabilidad obtenido a partir del análisis de una o varias muestras puede considerarse representativo de todo el medio.

Sin embargo, en el campo de la Geohidrología las condiciones son totalmente diferentes: en el subsuelo todas las formaciones geológicas presentan una mayor o menor heterogeneidad, por lo que un valor prácticamente puntual de la permeabilidad, por preciso que sea, obtenido mediante los métodos antes señalados, resulta de muy poca utilidad; y esto independientemente de la gran dificultad que existe para reproducir en el laboratorio las condiciones que el material tenía in situ. Por esta razón, dentro de esta Especialidad se han desarrollado pruebas de campo tendientes a determinar más bien un valor medio de la permeabilidad correspondiente a un cierto volumen de material. Tal es el objetivo de las llamadas "Pruebas de Bombeo".

Ley de Darcy.-

En 1856 Henri Darcy estudió experimentalmente el fenómeno del flujo a través de filtros de arena. Como resultado de sus observaciones estableció la ley que lleva su nombre, la cual constituye una de las bases de la Teoría del Flujo en Medios Porosos. De acuerdo con esta ley, la velocidad con que circula un fluido a través de un material poroso es directamente proporcional a la pérdida de carga hidráulica e inversamente proporcional a la longitud recorrida, esto es, directamente proporcional al gradiente hidráulico.



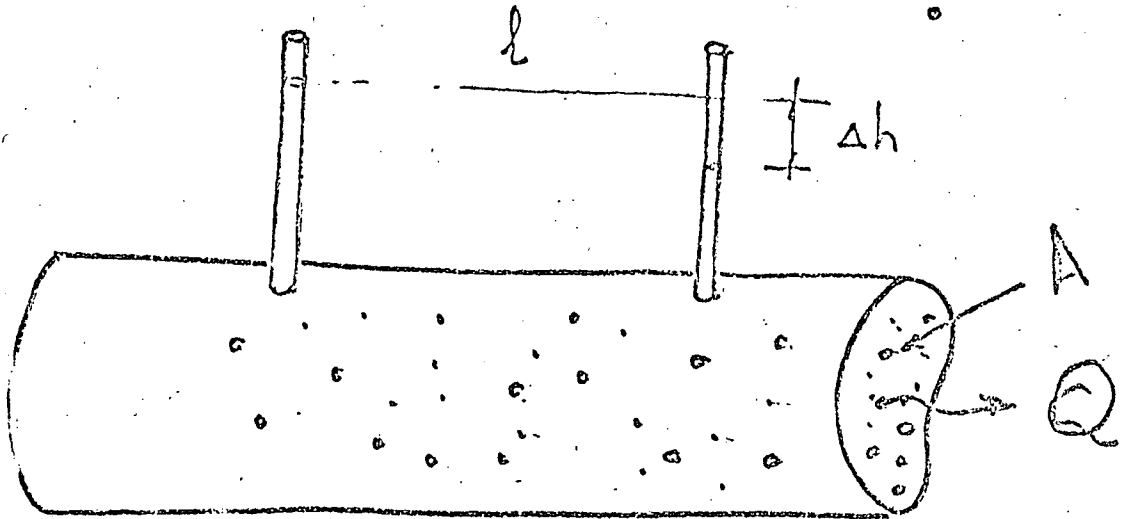
Matemáticamente, lo anterior puede expresarse:

$$v = K \cdot i$$

siendo: v , la velocidad aparente de flujo; i , el gradiente hidráulico, y K , el Coeficiente de Permeabilidad, también llamado Permeabilidad Efectiva y Conductividad Hidráulica.

De lo anterior resulta evidente que el coeficiente de permeabilidad tiene unidades de velocidad, ya que el gradiente es adimensional. Dicho coeficiente puede expresarse en diversas unidades consistentes; - en el sistema métrico decimal generalmente se expresa en cm/seg. En la tabla siguiente se presentan los rangos de valores de la permeabilidad correspondientes a los materiales granulares más comunes.

LEY DE DARCY



VELOCIDAD = PERMEABILIDAD × GRADIENTE

$$v = k \cdot \frac{\Delta h}{l} = k \cdot i$$

$$Q = v \cdot A = k \cdot i \cdot A$$

$$k = k_i \cdot \frac{\gamma}{\mu} = C d^2 \frac{\gamma}{\mu}$$

Permeabilidad
intrínseca

Medio
poroso

d - Tamaño medio del poro

C - Factor de forma (distribución granulométrica, compactación, cementación...)

<u>M a t e r i a l</u>	<u>Coefficiente de Permeabilidad (cm/seg)</u>	
Arcilla	10^{-6}	- 10^{-9}
Arenas finas. Mezcla de arena, limo y arcilla.	10^{-3}	- 10^{-7}
Arena gruesa. Mezclas de grava y arena.	10^{-3}	- 1
Grava.	1	- 10^{-2}

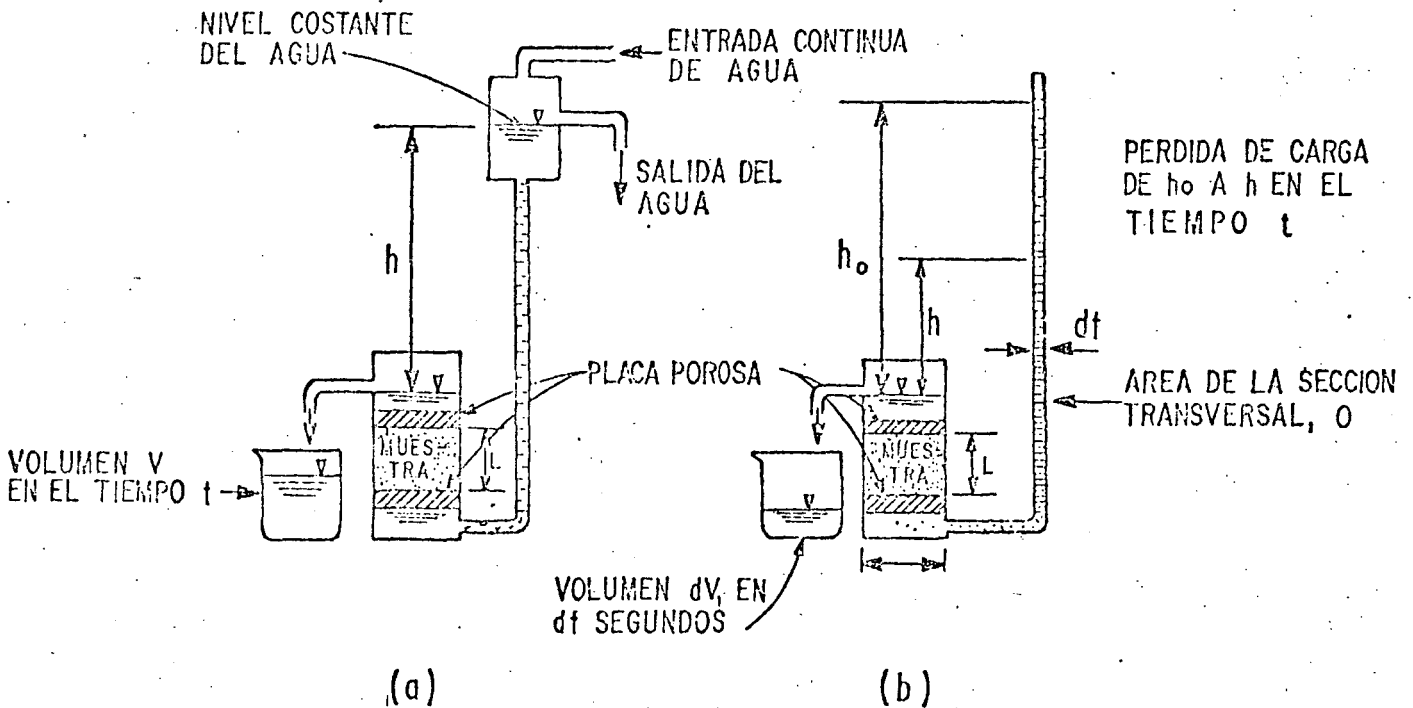


FIG. 7 PERMEAMETRO (a) CARGA CONSTANTE
(b) CARGA VARIABLE

Puesto que

$$Q = A \cdot v$$

se tiene

$$Q = A \cdot K \cdot i$$

de donde se desprende la siguiente definición de la característica de que se trata: la permeabilidad de un material poroso es la cantidad de fluido que pasa a través de una sección de área unitaria, transversal al flujo, bajo un gradiente hidráulico unitario.

Factores que Influyen en el Valor de la Permeabilidad.-

El valor del coeficiente K depende tanto de las características del medio como de algunas características del fluido. Se ha demostrado que para considerar separadamente la influencia de ambos factores, dicho coeficiente puede expresarse:

$$K = k_i \cdot \frac{\gamma}{\mu}$$

siendo: k_i , la permeabilidad intrínseca o específica dependiente exclusivamente de las características del material; γ y μ , el peso específico y la viscosidad dinámica del fluido, respectivamente.

A su vez, k_i puede expresarse en función de una longitud característica, llamada "Radio Hidráulico" del medio.

$$k_i = Cd^2$$

en que: d es el diámetro efectivo, y C, el llamado Factor de Forma, que toma en cuenta: forma y acomodo de los granos, estructura y estratificación, grado de compactación o cementación, presencia de agujeros o fisuras, etc.

Velocidad Aparente y Velocidad Real.-

En sus experimentos Henri Darcy hizo circular agua a través de un filtro de arena, aforó el caudal de flujo (Q), midió la sección transversal del filtro, calculó la velocidad de flujo como el cociente entre ambos términos ($=Q/A$) y midió la pérdida de carga entre varios piezómetros instalados en el filtro; después de repetir el experimento con varios caudales, correlacionó las velocidades resultantes con la pérdida de carga y la longitud de recorrido respectiva, derivando finalmente de todo ello la ley que lleva su nombre. Pero nótese que la velocidad dada por esta ley es una velocidad aparente, ya que en su cálculo se consideró la sección total del medio (sólidos y vacíos).

En realidad, como el agua circula únicamente a través de los es

pacios vacíos (poros, fisuras, fracturas...), el área de flujo es mucho menor que el área total de la sección y, por lo mismo, la velocidad de circulación es mucho mayor que la velocidad aparente.

El área de flujo (A_f) está dada por:

$$A_f = A \cdot n_e$$

siendo n_e la porosidad efectiva, la cual es menor que la porosidad total por tomar en cuenta la parte de los vacíos que es ocupada por agua pelicular adherida a la fase sólida. Por otra parte, la ecuación de continuidad establece que

$$Q = v \cdot A = v_f \cdot A_f$$

de donde

$$v_f = v \cdot \frac{A}{A_f}$$

en que v_f es la velocidad real de circulación del agua "Velocidad Real de Filtración".

Ahora bien, la porosidad efectiva es numéricamente equivalente al rendimiento específico, S_y , de la roca y la velocidad aparente está dada por la Ley de Darcy; por tanto, v_f también puede expresarse

$$v_f = \frac{K \cdot i}{S_y}$$

Puesto que S_y toma valores entre 0.05 y 0.3, resulta que puede ser de 3 a 20 veces la velocidad aparente.

El concepto de velocidad de filtración tiene primordial importancia en problemas de contaminación, pues representa la rapidez con que se propaga un contaminante en el subsuelo.

Rango de Validez de la Ley de Darcy.-

Por analogía con el flujo en tuberías se define un "Número de Reynolds", N_r , para el medio poroso, como sigue:

$$N_r = v \cdot d / \nu$$

en que: v es la velocidad aparente de flujo, dada por la Ley de Darcy; d , una longitud característica (diámetro medio o diámetro efectivo de los granos), y ν , la viscosidad cinemática del fluido.

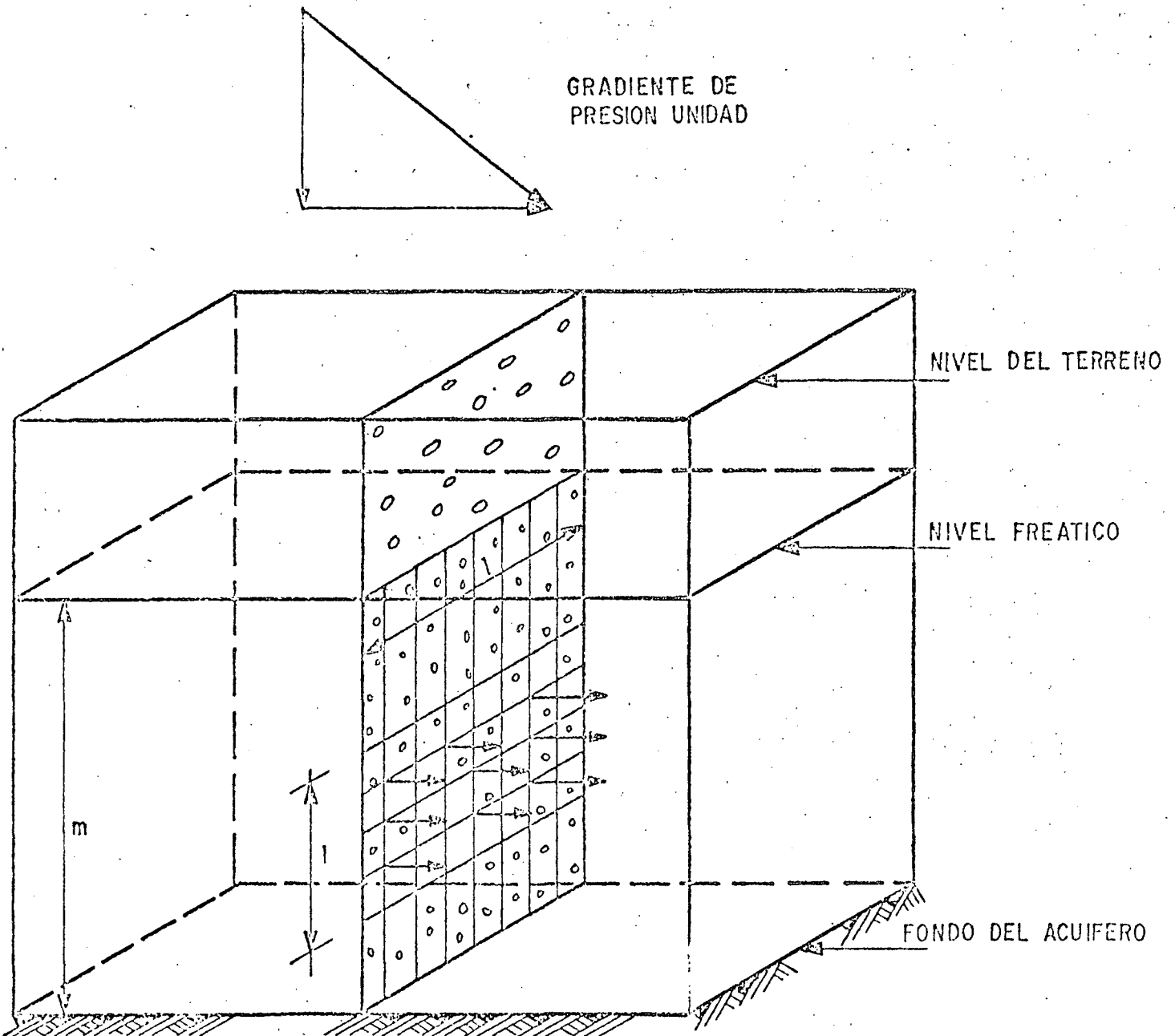
Tal número es un indicador del régimen de flujo. Mediante experimentos de laboratorio diversos investigadores han demostrado que cuando N_r toma valores menores de 1, el régimen es laminar; para valo-

res mayores de 10, es turbulento, y para valores entre 5 y 10 se presenta la transición entre ambos. Afortunadamente, en la gran mayoría de los casos el flujo a través de materiales granulares es laminar y, por tanto, la Ley de Darcy es aplicable.

3.6.- TRANSMISIVIDAD ($T=Kb$).

Un concepto relacionado con el de permeabilidad es el de Coeficiente de Transmisividad, el cual se define como el producto del coeficiente de permeabilidad y el espesor saturado del acuífero. Se expresa en m^2/seg o $m^2/día$.

ESQUEMA ILUSTRATIVO DE LAS DEFINICIONES DE PERMEABILIDAD Y TRANSMISIBILIDAD



3.7.- COEFICIENTE DE ALMACENAMIENTO ESPECIFICO (Ss) Y DE ALMACENAMIENTO (S).

En el subsuelo, un punto cualquiera está sometido a una presión total, p , cuyo valor es numéricamente igual al peso de la columna de material, de área unitaria, que gravita sobre el punto considerado; esto es:

$$p = \gamma_s \cdot Z$$

en que γ_s y Z son el peso específico del material y la profundidad a que se encuentra el punto con respecto a la superficie del terreno, respectivamente.

La presión total está soportada en parte por el esqueleto sólido de la roca, y en parte por el agua contenida en sus vacíos. A la presión, \bar{p} , que soporta el esqueleto se le denomina "presión efectiva" o "presión intergranular"; la presión a que está sometida el agua contenida en los vacíos recibe el nombre de "presión intersticial" o "presión de poro", y es numéricamente igual al peso de la columna de agua, de área unitaria, que gravita sobre el punto. Por tanto, la presión total puede expresarse, en términos de sus dos componentes, como sigue:

$$p = \bar{p} + \gamma h$$

siendo γ y h el peso específico del agua y la carga hidráulica sobre el punto, respectivamente.

Cuando la carga hidráulica desciende, la presión intersticial disminuye y, como consecuencia, las moléculas de agua se expanden; al mismo tiempo, puesto que la presión total es constante (a menos que se modifique artificialmente, por ejemplo, construyendo una estructura o efectuando una excavación), la presión efectiva aumenta en la misma proporción, lo que provoca la compactación del material. Como resultado de ambos procesos un cierto volumen de agua es liberado.

Se define como Coeficiente de Almacenamiento Específico, S_s , a la cantidad de agua liberada por unidad de volumen de material, cuando la carga hidráulica decrece una unidad. Se expresa en unidades de l/L (longitud).

Un concepto relacionado con el anterior es el Coeficiente de Almacenamiento, S , definido como la cantidad de agua liberada por una columna de área horizontal unitaria y altura igual al espesor saturado del acuífero, cuando la carga hidráulica decrece una unidad. Es un coeficiente adimensional.

De las definiciones anteriores se desprende que la relación entre ambos coeficientes es:

$$S = S_s \cdot b$$

en que b es el espesor del acuífero.

La compresibilidad del agua es muy reducida; por tanto, la cantidad de agua que puede liberar un acuífero confinado o semiconfinado depende fundamentalmente de la compresibilidad de su esqueleto sólido: mientras más compresible es el material mayor es la cantidad de agua que libera al compactarse. Así, por ejemplo, el coeficiente de almacenamiento de un estrato arcilloso es mucho mayor que el de una formación densa del mismo espesor.

Pese a que existen materiales muy compresibles el volumen de agua cedido por compactación es relativamente pequeño; por ello, el coeficiente de almacenamiento de acuíferos confinados o semiconfinados tiene valores muy reducidos: en el rango de 10^{-2} a 10^{-5} .

En cambio, en un acuífero libre, al volumen de agua liberado por compactación del acuífero y expansión del agua, se agrega el volumen liberado por el drenado del material (representado por el rendimiento específico). Como el primer volumen es muy pequeño en comparación con el segundo, se puede considerar que el coeficiente de almacenamiento de un acuífero libre es igual a su rendimiento específico.

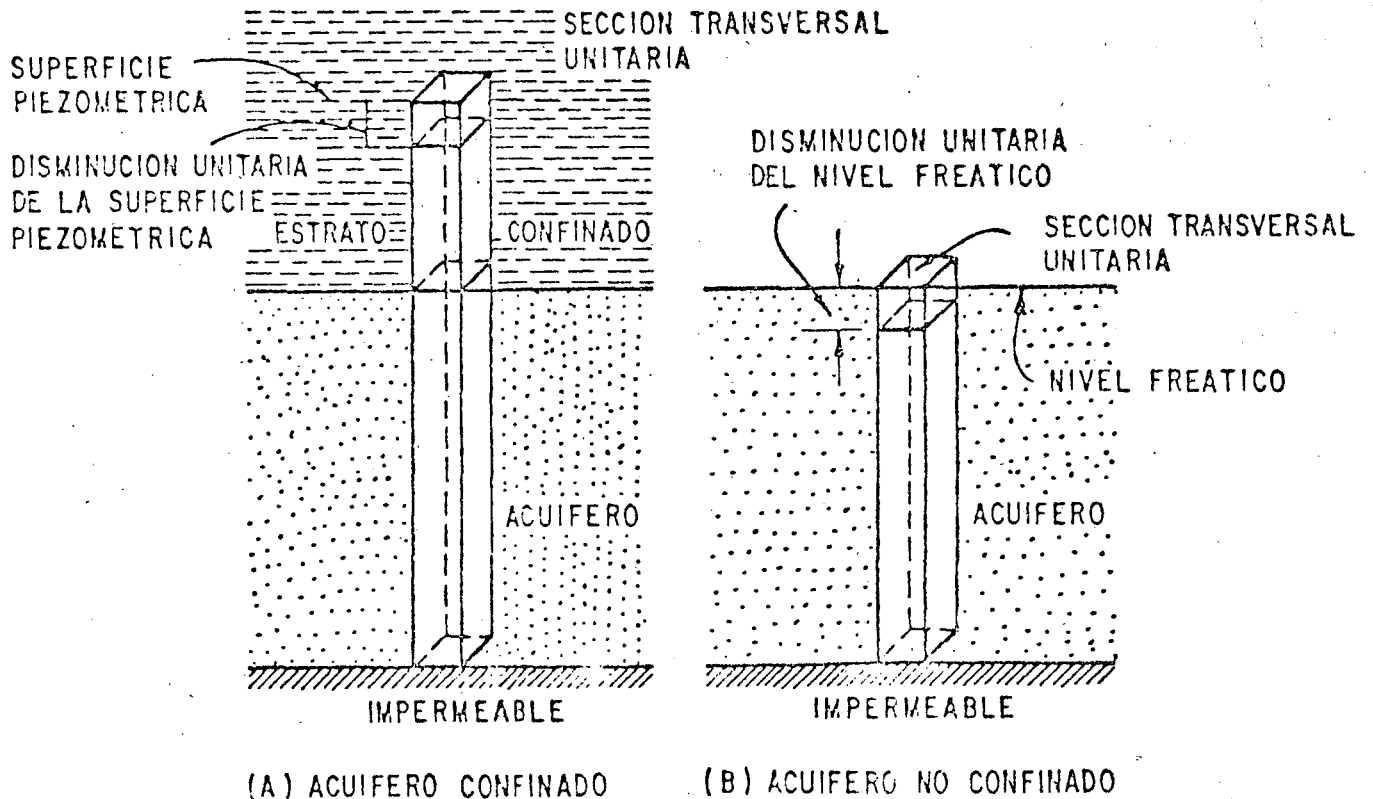


FIG. 5 DEFINICION DEL COEFICIENTE DE ALMACENAJE

IV.- ACUIFEROS.

Se llaman "acuíferos" a aquellos estratos que pueden proporcionar agua en una cantidad aprovechable. Desde luego, esta definición es muy relativa, pues depende de las condiciones existentes en cada zona: en una zona árida donde sea difícil la obtención de agua subterránea, una formación que proporcione unos cuantos litros por segundo puede considerarse un acuífero; mientras que en una zona con elevada disponibilidad de agua subterránea, esa misma formación podría considerarse como semi-impermeable. La figura No. 1 ilustra lo arriba descrito.

4.1.- TIPOS DE ACUIFEROS.

Desde el punto de vista hidráulico los acuíferos pueden clasificarse en tres tipos principales: confinados, semiconfinados y libres.

A un acuífero limitado superior e inferiormente por formaciones relativamente impermeables, que contiene agua a mayor presión que la atmosférica, se le da el nombre de "acuífero confinado".

Si un acuífero está limitado por formaciones menos permeables que él mismo, pero a través de las cuales puede recibir, o ceder, volúmenes significativos de agua, se le llama acuífero "semiconfinado".

En pozos que captan acuíferos confinados o semiconfinados, el nivel del agua asciende arriba del "techo" del acuífero. La superficie imaginaria definida por los niveles del agua de los pozos que penetran este tipo de acuíferos, recibe el nombre de "superficie piezométrica"; sus variaciones corresponden a cambios de la presión a que está sometida el agua en el acuífero, y puede encontrarse, en un punto dado, arriba o abajo del nivel freático. Cuando dicha superficie se encuentra arriba de la superficie del terreno, da lugar a pozos brotantes. Los acuíferos confinados y semiconfinados pueden transformarse en libres, cuando la superficie piezométrica desciende bajo el techo del acuífero.

Cuando un acuífero tiene como límite superior al nivel freático, se le da el nombre de acuífero "libre". Las variaciones de este nivel corresponden a variaciones en el espesor saturado del acuífero. En la figura No. 2 se ilustran esquemáticamente los diferentes tipos de acuífero. Haciendo una analogía con obras hidráulicas, puede decirse que el acuífero confinado funciona como una tubería a presión, y el acuífero libre, como un canal.

4.2.- COMPORTAMIENTO DE LOS ACUIFEROS.

Todo acuífero tiene mecanismos naturales de recarga y descarga, que pueden ser modificados mediante recarga y/o descarga artificiales.

La recarga natural del acuífero ocurre por la infiltración de agua de lluvia en formaciones permeables, aunque no toda el agua que

DIFERENTES TIPOS DE ACUIFEROS

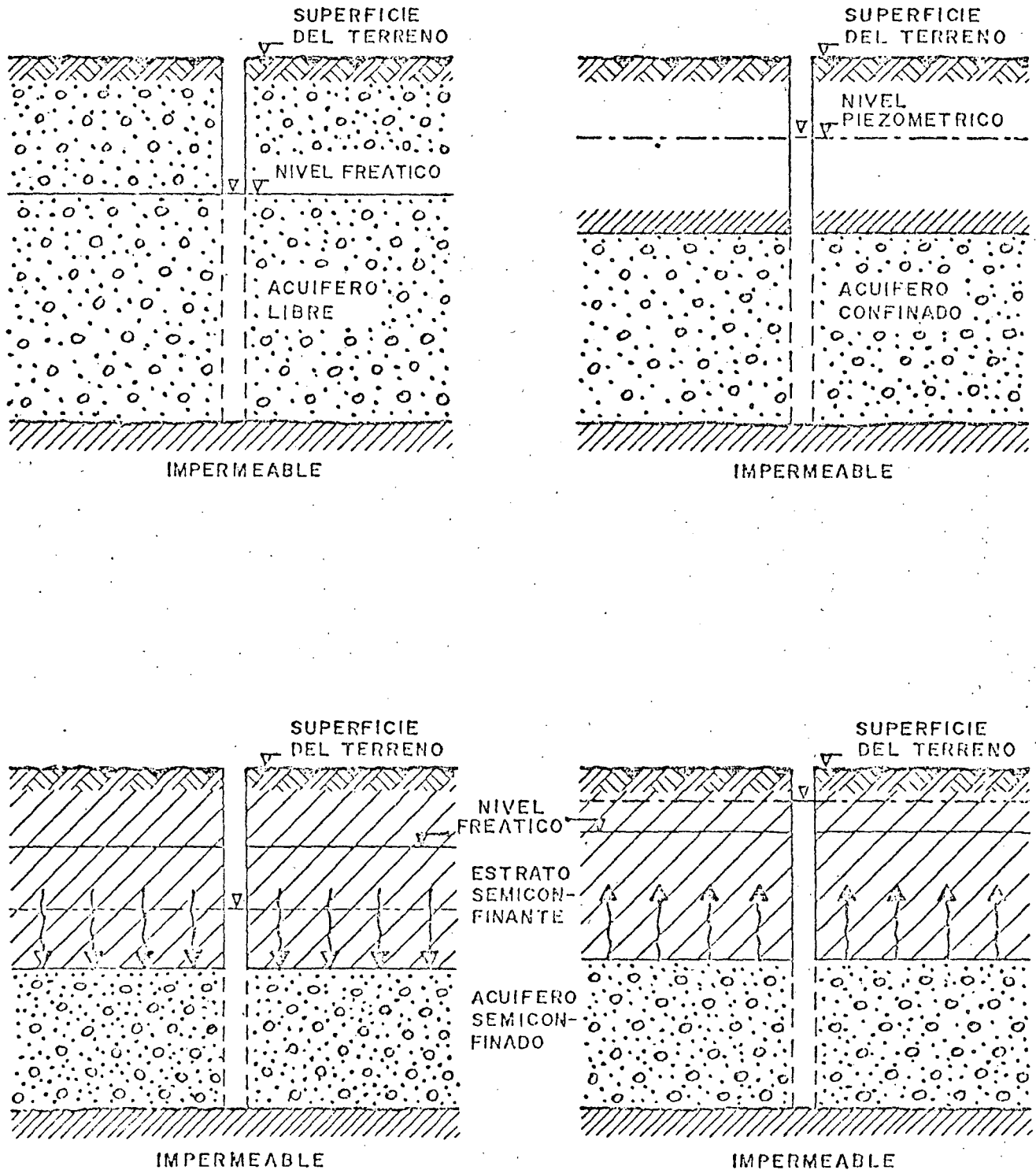


FIG. No. 2

se infiltra llega al acuífero, debido a que una parte de ella es retenida por las formaciones que se encuentran arriba del nivel freático. El acuífero puede ser recargado también artificialmente, mediante la infiltración de agua a través de obras construidas con ese fin.

La descarga natural tiene lugar a través de manantiales y cauces; por evapotranspiración en áreas con nivel freático somero, o subterráneamente al mar o a cualquier masa de agua superficial (laguna, lago, o vaso).

El agua se mueve en el acuífero, de las zonas de recarga a las de descarga, siguiendo las trayectorias de menor resistencia y a una velocidad que depende de la permeabilidad de las rocas y del gradiente hidráulico. La velocidad puede variar desde unos cuantos centímetros por año en materiales arcillosos, hasta varios cientos de metros por año en gravas; aunque en algunas rocas volcánicas y calizas, puede llegar a ser de varios kilómetros por año.

Los niveles freáticos y piezométricos oscilan continuamente - respondiendo a la recarga y descarga del acuífero. Si el nivel del - agua (freático o piezométrico) no está afectado por la operación de - una captación, se le llama "Nivel Estático"; en caso contrario, se - le llama "Nivel Dinámico".

El conocimiento de los mecanismos de recarga y descarga de un acuífero, es indispensable para cuantificar su potencialidad y planear su explotación racional, y requiere de la observación continua del comportamiento de los niveles del agua en pozos distribuidos en el área - considerada.

RECARGA DE LOS ACUIFEROS

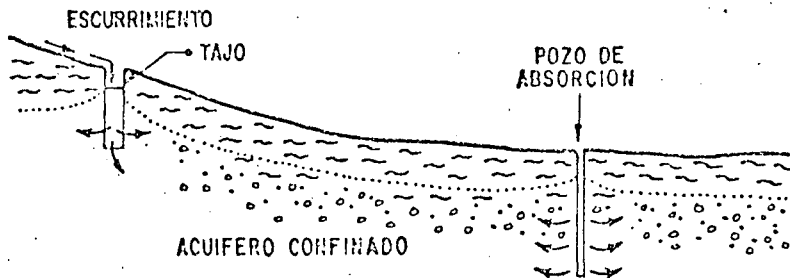
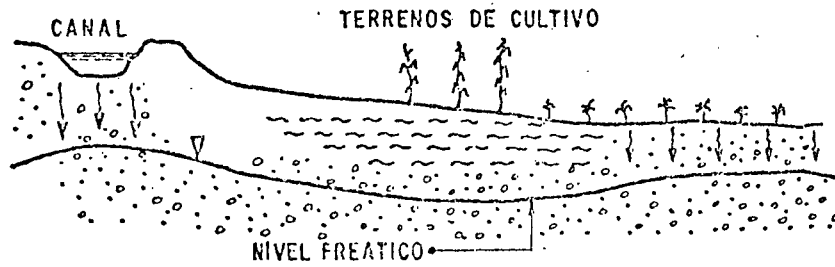
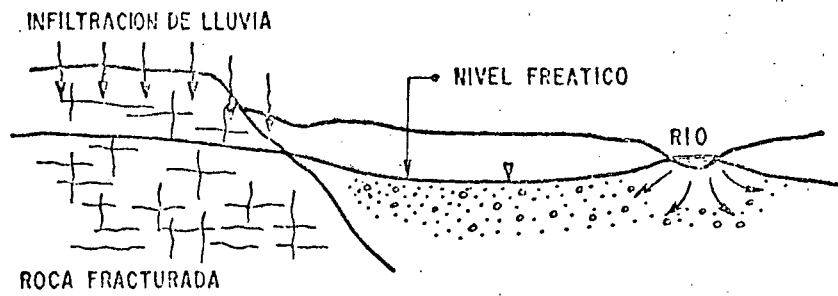
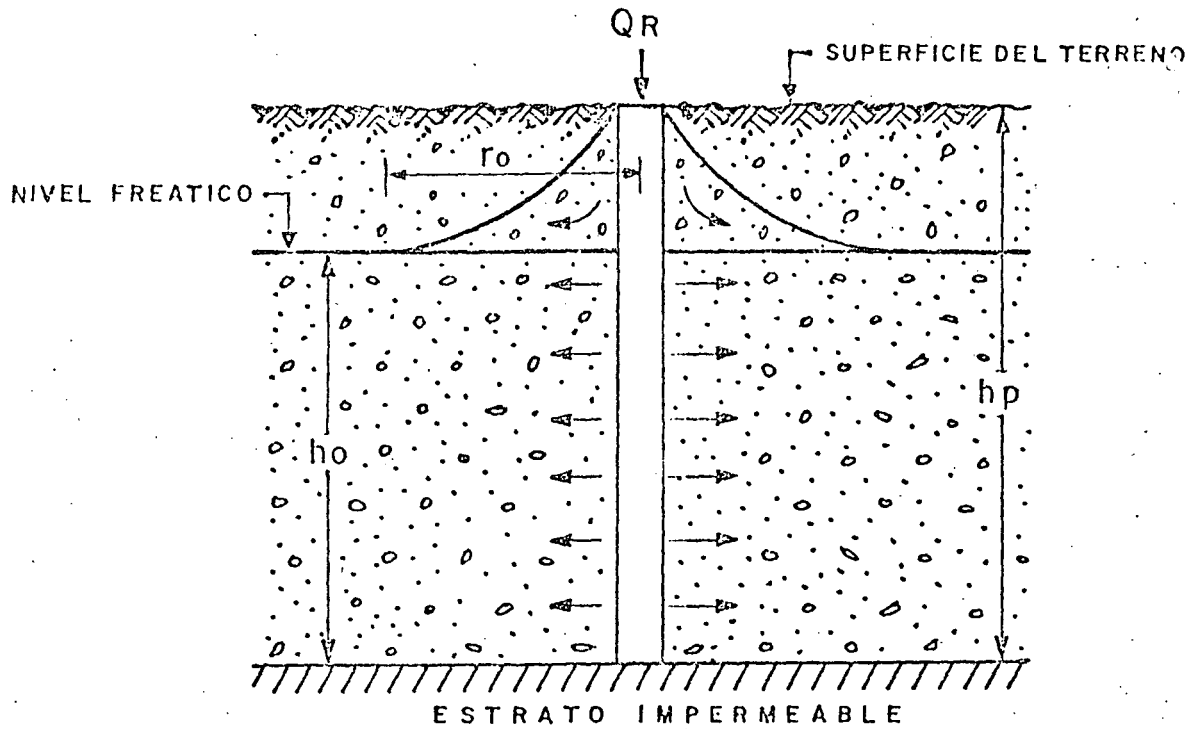
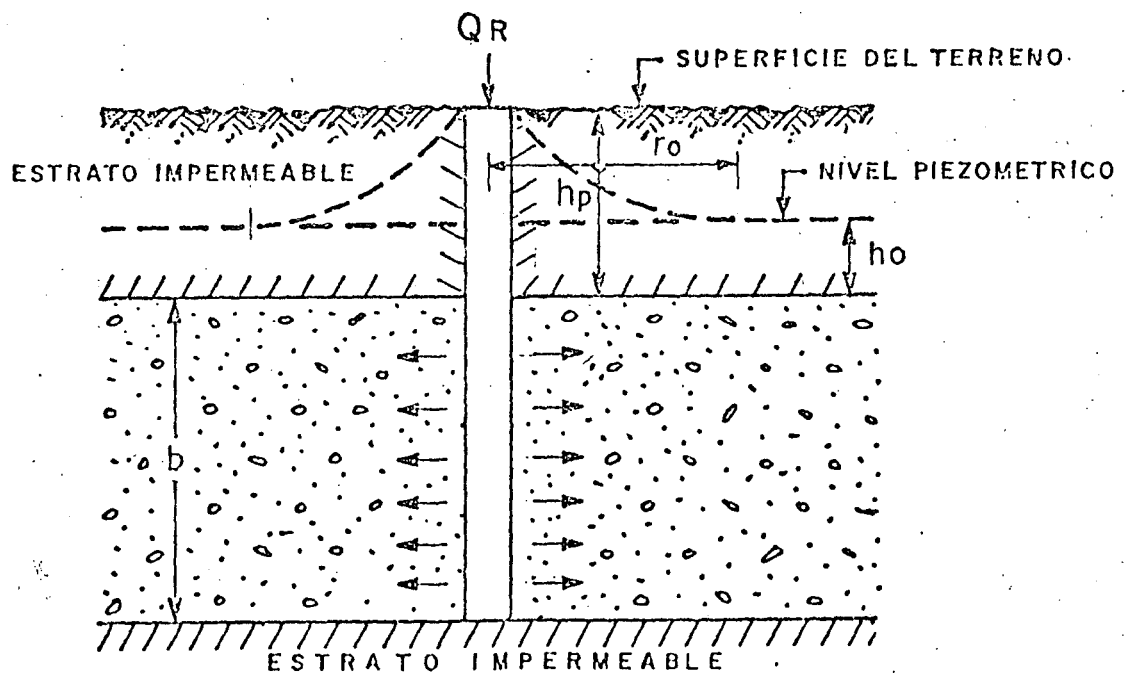


FIGURA No. 8

RECARGA ARTIFICIAL A TRAVES DE POZOS



a) CONDICIONES LIBRES



b) CONDICIONES CONFINADAS

DESCARGA DE LOS ACUÍFEROS

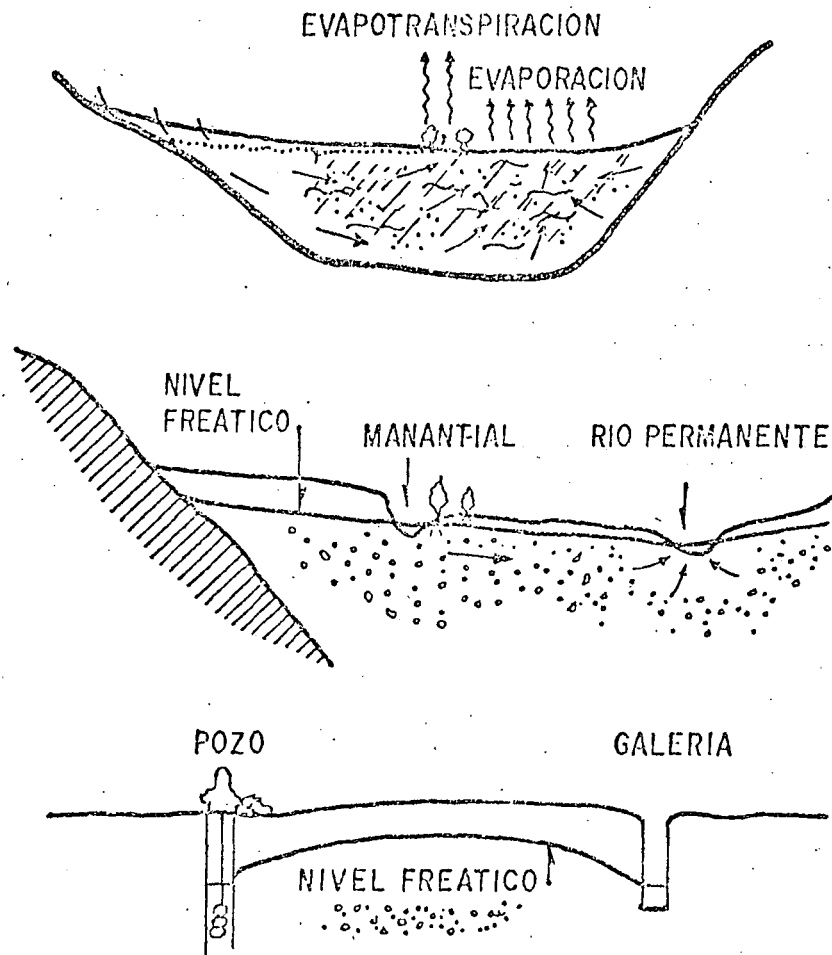


FIG. No. 10

R E F E R E N C I A S

GROUNDWATER RESOURCE EVALUATION

WALTON, ED.MC.GRAW-HILL

CAPTACION DE AGUAS SUBTERRANEAS

ALBERTO BENITEZ, ED.DOSSAT, S. A.

FLUJO EN MEDIOS POROSOS

RUBEN CHAVEZ GUILLEN, BOLETIN No. 1

DIVULGACION TECNICA, S. R. H.

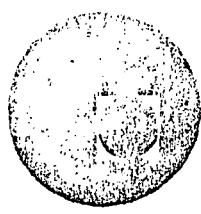
HIDROGEOLOGIA

DAVIS AND WIEST

EDITORIAL ARIES



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE
RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 3: HIDROGEOLOGIA
Posibilidades Acuíferas en Sedimentos Continentales
Terciarios de la República Mexicana (Resumen)

OCTUBRE, 1978.



POSIBILIDADES ACUIFERAS EN SEDIMENTOS
CONTINENTALES TERCIARIOS DE LA
REPUBLICA MEXICANA.

R E S U M E N

Actualmente, la principal producción de agua subterránea del País, se obtiene de acuíferos en sedimentos clásticos continentales, contituídos por gravas, arenas y arcillas. Hasta hace poco tiempo, a estas unidades acuíferas se les consideraba simplemente rellenos aluviales y se les asignaba Edad Cuaternaria. Recientes investigaciones efectuadas por la Dirección de Geohidrología y de Zonas Aridas, de la S.A.R.H., han demostrado que la mayor parte de los sedimentos clásticos continentales del Altiplano y del Noreste del País, fueron depositados durante el Período Terciario, en cuencas lacustres y aluviales, en épocas de gran actividad volcánica y tectónica.

Esta situación abre a l a prospección geohidrológica, zonas antes desechadas por estar ocupadas por rocas volcánicas impermeables, como las tobas riolíticas, ya que de acuerdo con este nuevo concepto, dichas rocas pueden estar cubriendo o intercaladas con materiales clásticos permeables, lo cual ha sido comprobado en numerosas perforaciones en los estados de Zacatecas, San Luis Potosí, Aguascalientes, Querétaro y Guanajuato.

ING. JORGE A. TRUJILLO CANDELARIA.

POSIBILIDADES ACUIFERAS EN SEDIMENTOS CONTINENTALES Terciarios
DE LA REPUBLICA MEXICANA

Ing. Jorge Antonio Trujillo Candelaria.

INTRODUCCION. -

En el País, las aguas subterráneas se encuentran principalmente en tres diferentes tipos de rocas:

1. - Sedimentos clásticos continentales.
2. - Rocas volcánicas basálticas.
3. - Sedimentos marinos.

Actualmente la producción acuifera más importante, tal vez el 70% del total, se obtiene de los primeros.

Los sedimentos clásticos continentales están constituidos esencialmente por gravas, arenas y arcillas, con diferentes grados de selección y consolidación.

Hasta hace poco tiempo, a las unidades litológicas formadas por estos elementos clásticos, se les denominaba simplemente rellenos aluviales y se les consideraba de edad Cuaternario.

Recientes investigaciones efectuadas en la Dirección de Geohidrología y de Zonas Aridas de la S. A. R. H., han demostrado

que la mayor parte de las unidades litológicas clásticas del Altiplano y del Noroeste del País, son en realidad de edad terciaria, depositados en cuencas lacustres y aluviales, en épocas de gran actividad volcánica y tectónica.

Para dar una idea de la formación de las cuencas en que se depositaron los clásticos continentales durante el Período Terciario, enseguida se presenta una interpretación sintetizada de la Geología Histórica de México desde el Cretácico hasta nuestros días.

GEOLOGIA HISTORICA. -

Período Cretácico. -

El Período Cretácico, tuvo una duración de 60 millones de años, (Fig. 1), durante ese tiempo, gran parte de lo que ahora es territorio mexicano, estuvo ocupado por mares, permaneciendo emergidas parcialmente algunas áreas que en la actualidad forman la Sierra Madre Occidental, la Península de Baja California, en aquel tiempo unida longitudinalmente al Continente y la Sierra Madre del Sur. (Fig. 2). El resto del País se encontraba sumergido en mares de diferentes profundidades, en los que se depositaron sedimentos predominantemente calcáreos, que alcanzaron espesores de miles de metros.

Cerca del final del Cretácico, grandes movimientos de la corteza terrestre de la Orogenia Laramide, provocaron que los fondos marinos se plegaran iniciándose la formación de la Sierra Madre Oriental.

Período Terciario. -

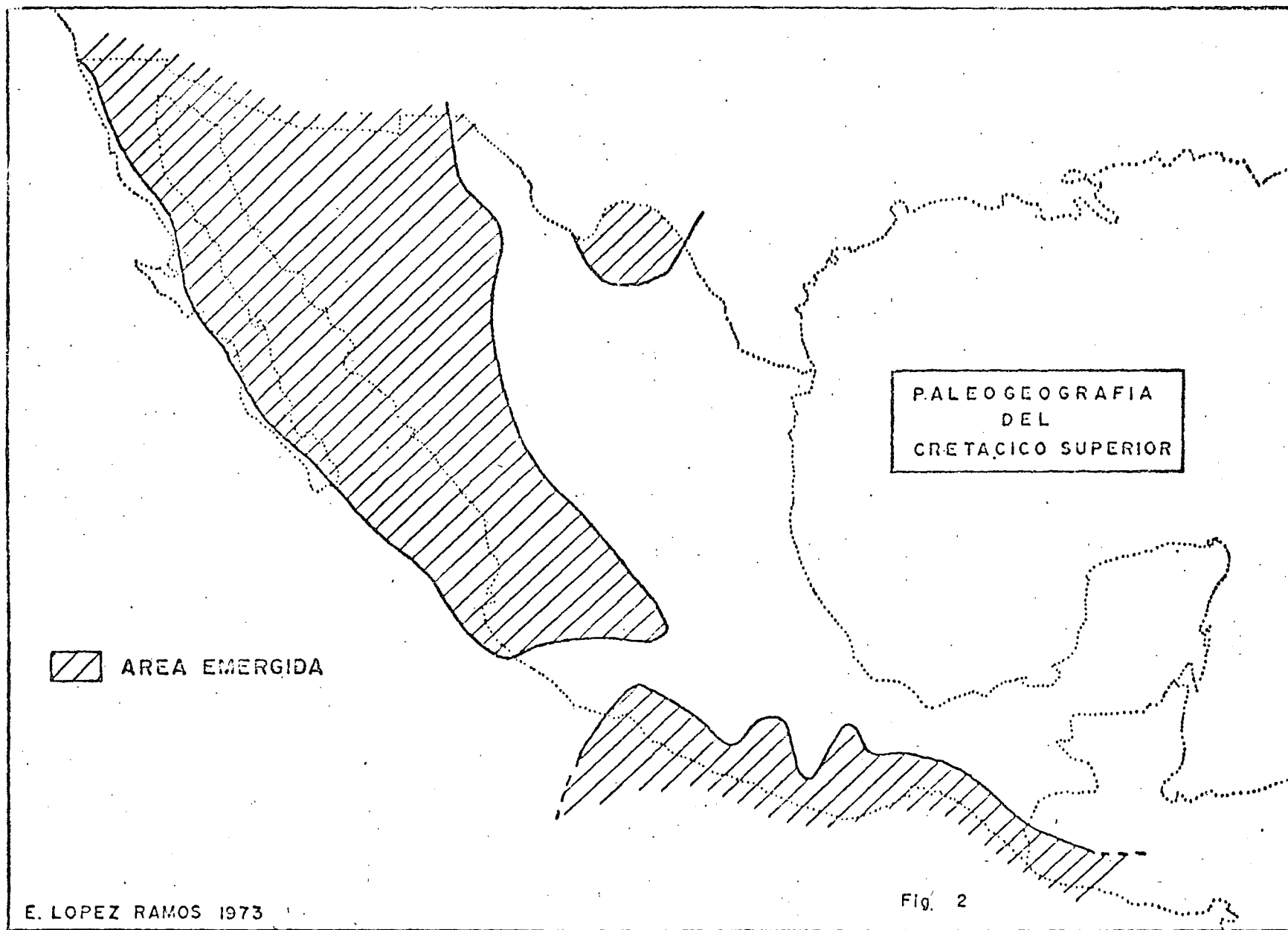
Terminado el Período Cretácico, hace unos 70 millones de años, se inició el Período Terciario, el cual se divide en cinco épocas que son de más antigua a más joven; Paleoceno (10), Eoceno (20), Oligoceno (15), Mioceno (15), Plioceno (9). Los números entre paréntesis indican su duración en millones de años.

ESCALA DEL TIEMPO GEOLOGICO

ERA	PERIODO	EPOCA	MILLONES DE AÑOS ANTES DEL PRESENTE
C E N O Z O I C A	CUATERNARIO	RECIENTE	
		PLEISTOCENO	1
	TERCIARIO	PLIOCENO	10
		MIOCENO	25
		OLIGOCENO	40
		EOCENO	60
		PALEOCENO	70
M E S O Z O I C A	CRETACICO	SUPERIOR	
		INFERIOR	130
	JURASICO	SUPERIOR	
		MEDIO	
		INFERIOR	180
	TRIASICO	SUPERIOR	
		MEDIO	
		INFERIOR	230

TOMADA DE GEOLOGICAL TIME TABLE COMPILADO POR F. W. B. VAN EYSINGA, MODIFICADO

Fig. 1.



Al comenzar el Período Terciario, durante el Paleoceno y Eoceno Inferior, la actividad de la Orogenia Laramide se incrementó notablemente acelerando el plegamiento y levantamiento de las sierras y transformando en áreas emergidas el Norte y Centro del País. (Fig. 3.)

En el Eoceno Medio, la Orogenia Laramide terminó y como consecuencia de ella se había formado una gran cuenca cerrada, limitada al W por la Península de Baja California (unida al continente) y la Sierra Madre Occidental, al S por la Sierra Madre del Sur y al E por la recién formada Sierra Madre Oriental. Hacia el Norte la cuenca se prolonga entre la Sierra Nevada y las Montañas Rocosas, en territorio de los Estados Unidos de Norteamérica.

En esa cuenca se depositaron en condiciones aluviales y lacustres, grandes volúmenes de sedimentos clásticos de tipo Molasse, característicos de la fase final de una etapa orogénica, los cuales están representados en toda el área por unidades litológicas que se conocen con el nombre genérico de Conglomerados Rojos, esta etapa estuvo acompañada de vulcanismo. (Fig. 4).

En el Oligoceno continuó el vulcanismo, al Sureste, la Península de Yucatán emergió parcialmente y al Noroeste la Penín-

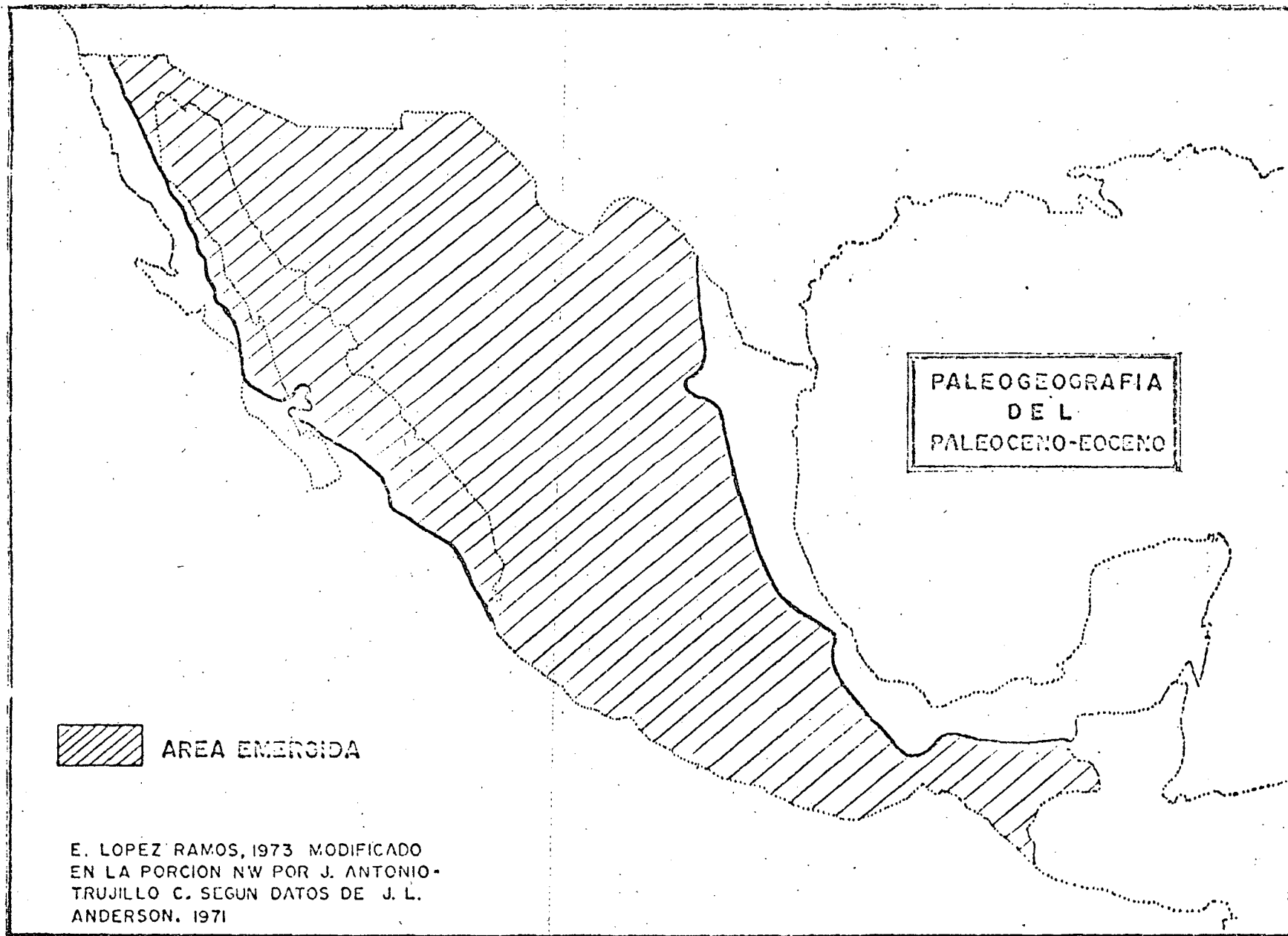


Fig.-3

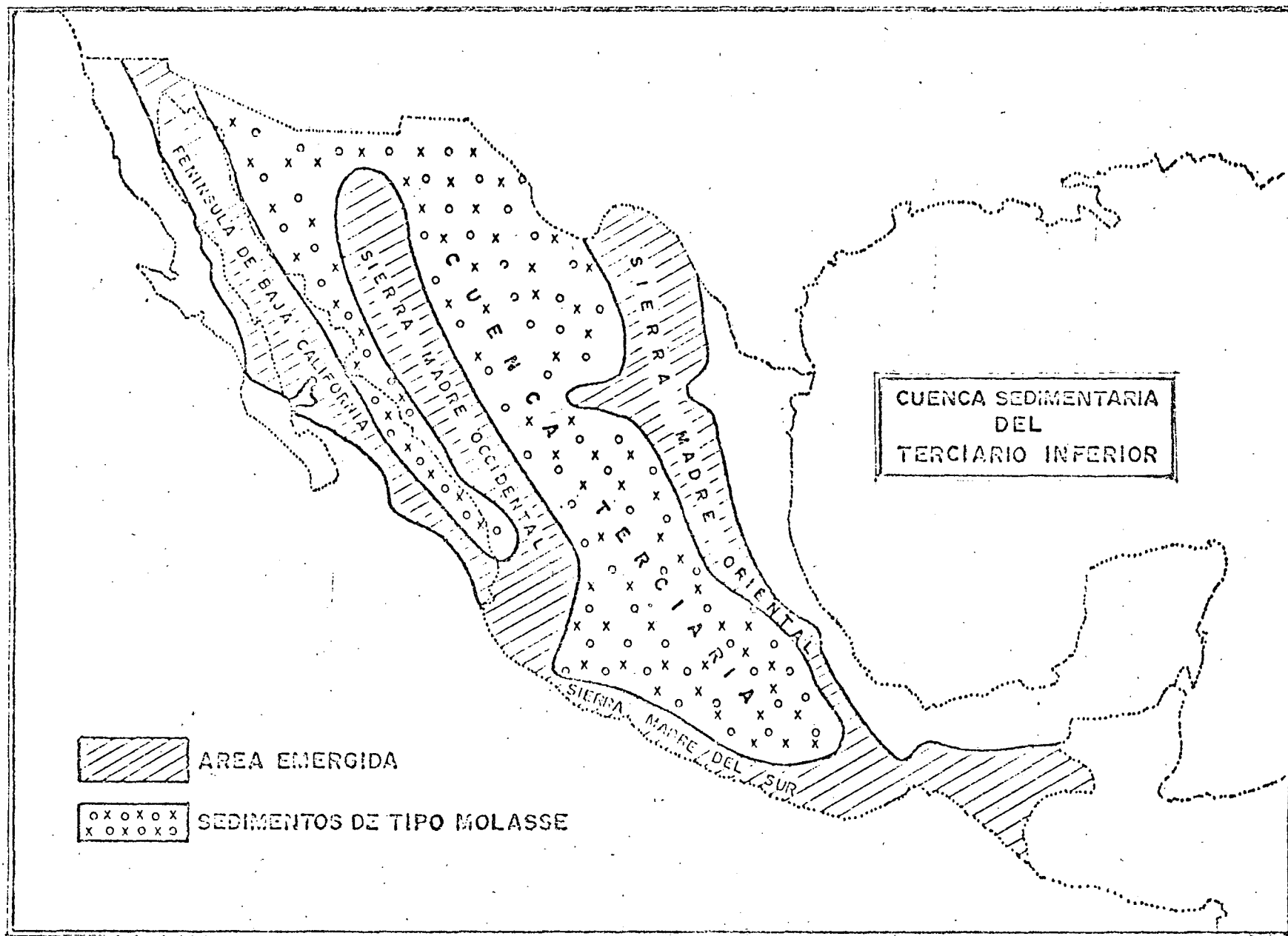


FIG. 4

sula de Baja California inició su despegue del Continente.

Durante el Mioceno y Plioceno, existió gran actividad volcánica; en ese tiempo, a lo largo de la Sierra Madre Occidental, se formaron gigantescas acumulaciones de rocas efusivas predominantemente riolíticas cuyo afloramiento está considerado como uno de los más grandes del mundo. En la parte Central del País, una ancha franja que va de Puerto Vallarta, Jal., en el Océano Pacífico a las cercanías de el Puerto de Veracruz en el Golfo de México, se vió afectada por un movimiento de placas tectónicas el cual dió lugar a la formación de profundos gravens y a la aparición de numerosos volcanes de tipo andesítico y basáltico, iniciándose la formación del Eje Neovolcánico. (Fig. 5)

La acumulación de materiales volcánicos en la gran cuenca propició el bloqueo de drenes, dando lugar a la formación de extensas zonas lacustres en los que se depositaron enormes cantidades de sedimentos clásticos, constituidos por gravas, arenas y arcillas, derivados principalmente de rocas volcánicas, provenientes de la erosión de las montañas circundantes. En esas zonas lacustres se presentaron, ocasionalmente, condiciones que facilitaron la depositación de yesos y calizas.

Intervalos de estabilidad permitieron el desarrollo de vida acuática, predominando las diatomeas, cuyos restos fósiles microscópicos, han ayudado a determinar la edad y el medio ambiente de depósito

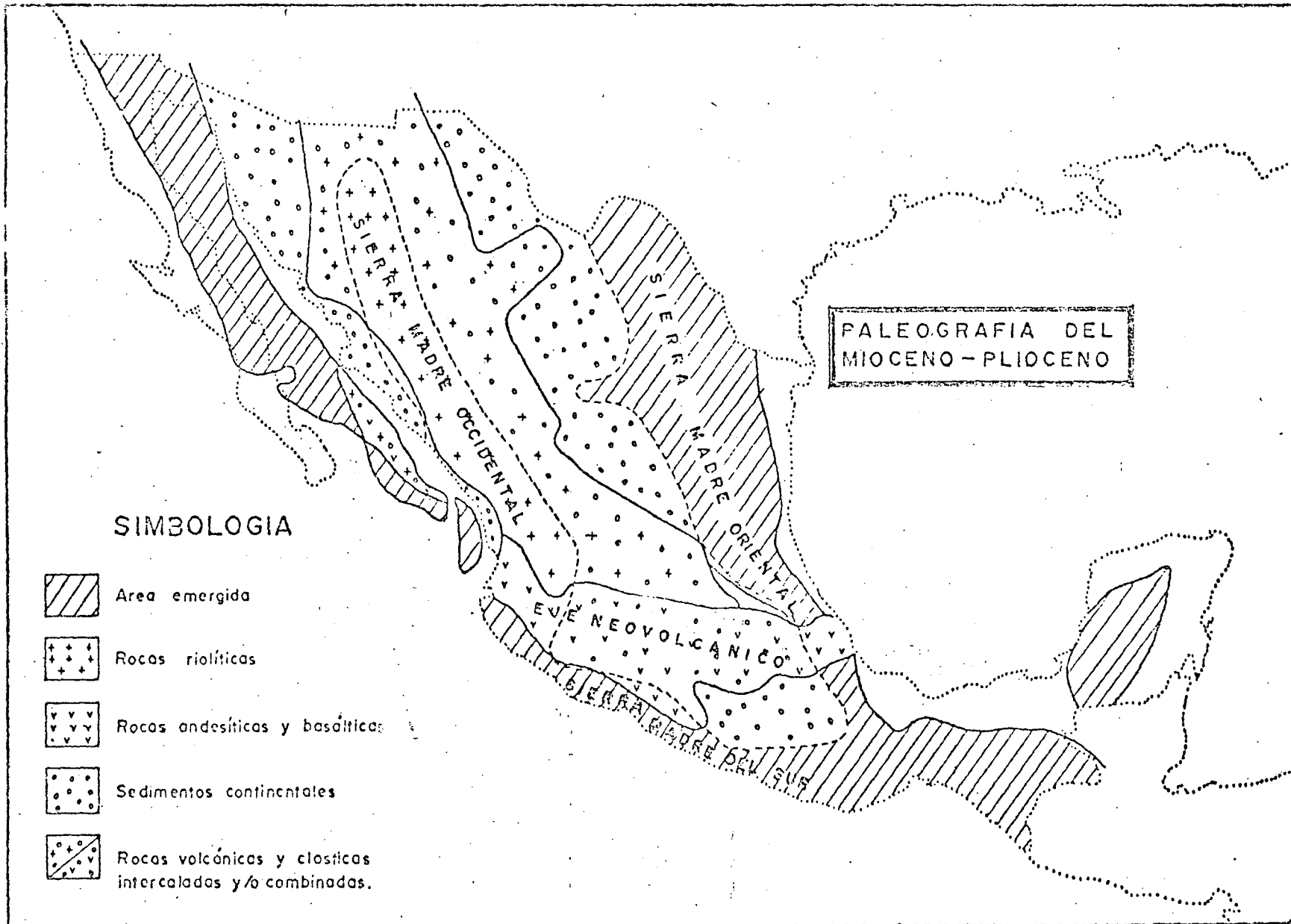


Fig. 5

El vulcanismo y la sedimentación se presentaron simultáneamente en esta época, por lo que sus productos se encuentran intercalados y en ocasiones mezclados, formando rocas volcanoclásticas de composición compleja.

La gran cuenca, que al principio del Terciario debió presentar un relieve demasiado abrupto, al final del mismo presentaba las características de un altiplano, pues los productos de la erosión de las montañas y los depósitos volcánicos habían rellenado las partes bajas dándole un aspecto relativamente plano, y una altura media de unos 2000 m. s. n. m.

Período Cuaternario. -

Al iniciarse el Período Cuaternario, hace aproximadamente 1 millón de años, los ríos del Pacífico y del Golfo, iniciaron el drenado del Altiplano, desapareciendo paulatinamente los lagos y sometiendo a toda el área a un proceso de intensa erosión que persiste en nuestros días, el cual es propiciado por la geomorfología del territorio, ya que las corrientes que lo drenan, debido al gran desnivel entre el Altiplano y la Costa, tienen regímenes turbulentos con gran capacidad de arrastre. Fig. 6

Dadas las condiciones en que se está desarrollando el Cuaternario en el País; caracterizado más por la erosión que por el depósito, se considera que el espesor de los sedimentos de ésta edad es muy reducido.

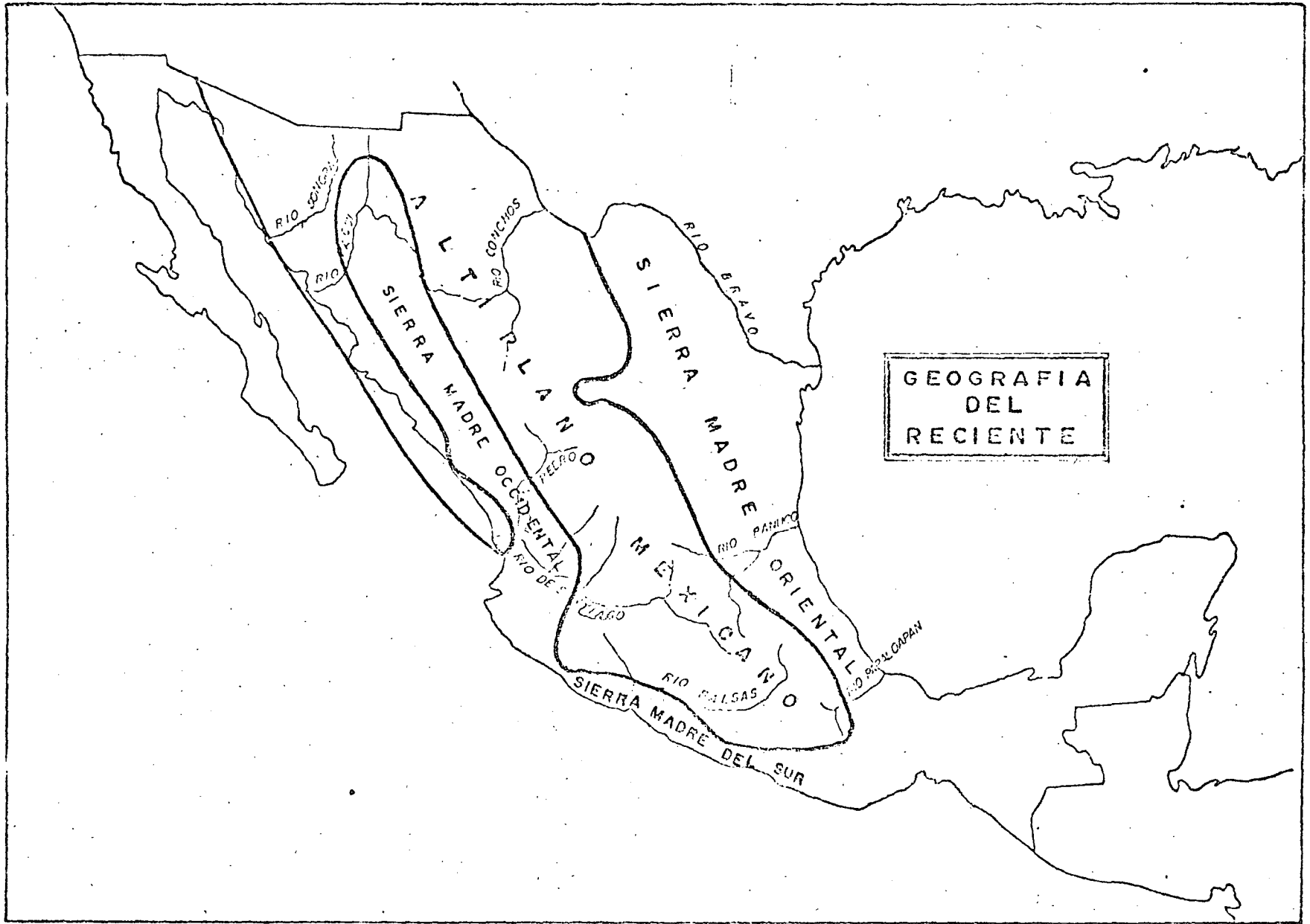


FIG. 6

12

En este período, el vulcanismo se ha presentado principalmente a lo largo del Eje Neovolcánico, produciendo rocas andesíticas y basálticas.

E S T R A T I G R A F I A

Se describe la columna estratigráfica del Terciario Continental, de la base hacia la cima.

Conglomerados Rojos, (Eoceno-Oligoceno). -

Descansando discordantemente sobre rocas cretácicas o más antiguas, se observan en numerosas localidades del Altiplano, unidades litológicas, constituídas por conglomerados formados por fragmentos arredondados de caliza, riolitas, andesitas, rocas metamórficas, granitos, etc.; Predominando algunos de ellos según la región de que se trate, empaquetados en una matriz arcillosa o arcilloarenosa de color generalmente rojo, razón por la cual se les conoce como Conglomerados Rojos. (Fig. 7)

Intercalados con los conglomerados, se encuentran capas de lutitas, areniscas, calizas lacustres, yeso y tobas de composición riolítica y andesítica.

Normalmente se presentan en estratos bien definidos con echados fuertes, afectados por fallas y fracturas, siendo por lo contrario muy raros los pliegues.

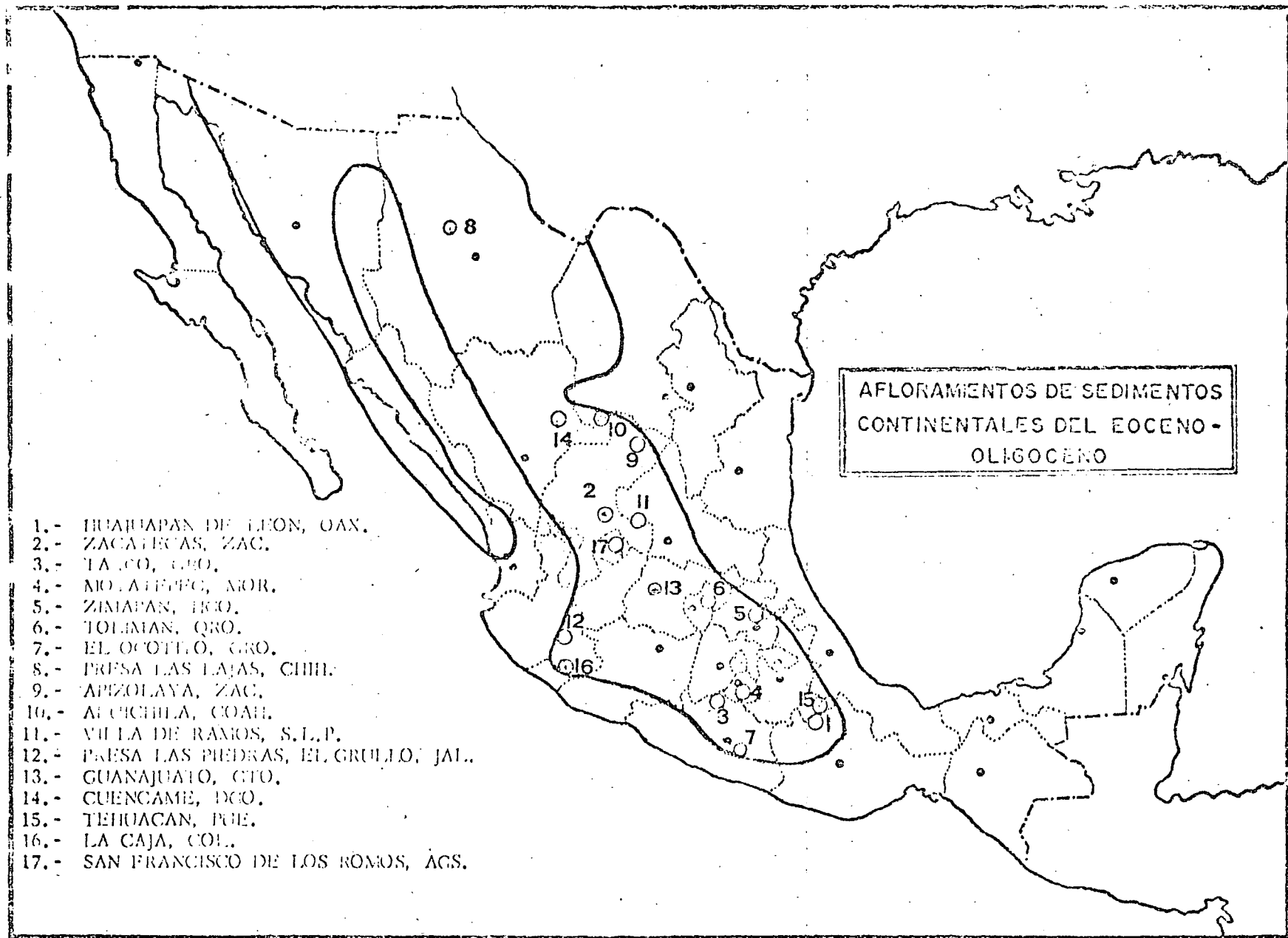


Fig. 7

Los siguientes autores han estudiado algunas formaciones de este tipo:

G. P. SALAS 1949 FORMACION HUAJAPAN en OAX.

J. D. EDWARDS 1956 CONGLOMERADOS ROJOS en ZACATECAS, GUANAJUATO Y TAXCO.

C. FRIES JR. 1960 GRUPO BALSAS en MORELOS Y GUERRERO.

K. BRYAN 1948 GRUPO EL MORRO en HIDALGO Y MEXICO.

ROGERS et al 1961 FORMACION AHUICHILA en COAH., ZAC., Y DGO.

Su espesor es muy variable aún en cortas distancias, J. D. Edwards 1956, midió secciones de 2,000 mts., 418 mts. y 475 mts., en Guanajuato, Zacatecas y Taxco respectivamente.

No ha sido fácil determinar la edad de los Conglomerados Rojos debido a su escasez de fósiles, sin embargo, en base a restos del cráneo de un pequeño roedor colectado por C. Fries Jr. 1952 en Guanajuato se le dió edad Eoceno-Oligoceno, la que se ha ido corroborando por otros medios como se verá más adelante.

do a los Conglomerados Rojos, como el Tronco de Riodacita de La Imagen en Acahuizotla, Gro., 25 kms., al Sur de Chilpancingo, el cual intrusión al Grupo Balsas. A éste cuerpo se le determinó por métodos radiométricos una edad de 39 ± 5 millones de años antes del presente, (Z. de Cserna 1974), lo que equivale a Eoceno Superior;

En el Estado de Morelos, el Tronco de Granodiorita de Tlaica, 10 kms., al Sureste de Cuautla intrusión al Grupo Balsas y se le determinó, por el mismo método que al anterior, una Edad de 30 ± 3 millones de años antes del presente, lo que equivale a Oligoceno Superior (Z. de Cserna 1974).

RCCAS VOLCANICAS (OLIGOCENO). -

Intercaladas hacia la cima de los Conglomerados Rojos y cubriéndolos, se observan en toda el área, unidades volcánicas de tipo riolítico y andesítico. Algunas de estas unidades ya han sido estudiadas, como la Riolita Tilzapotla (C. Fries Jr. 1960), la cual en Morelos y Guerrero cubre al Grupo Balsas. En la localidad tipo tiene un espesor de 250 mts. Su edad se determinó por el método radioactivo plomo-alfa, aplicado sobre Circón y resultó 25 ± 10 millones de años antes del presente (H. W. Jaffe et al, 1958), lo cual equivale a Oligoceno Superior, afianzando la edad Eoceno Oligoceno de los Conglomerados Rojos subyacentes.

Otros afloramientos de este tipo son:

Grupo Pachuca (K. Segerstrom 1961) consistente de rocas volcánicas andesíticas, riolíticas y basálticas las cuales en el Estado de Hidalgo y Norte del Estado de México descansan sobre los Conglomerados Rojos del Grupo El Morro.

Su espesor puede ser algo mayor de 1,000 mts., y su edad por correlación estratigráfica se considera Oligoceno.

Formación Vizcarra (S. Enciso de la Vega 1968). - Descansa sobre la Formación Ahuichila en el Area de Cuencamé, Dgo., y consiste de tobas riolíticas y algunos derrames andesíticos y basálticos. - Por posición estratigráfica se le ha dado edad Oligoceno-Mioceno.

MIOCENO-PLIOCENO. -

Descansando discordantemente sobre los Conglomerados Rojos o sobre rocas más antiguas, se encuentran en el Altiplano Mexicano y el Noroeste del País, una gran cantidad de clásticos continentales y materiales volcánicos de edad Mioceno-Plioceno.

Muy pocas de estas unidades litológicas han sido descritas como formaciones e inclusive, frecuentemente se les ha confundido con sedimentos recientes.

En seguida se presenta una relación de formaciones consideradas de ésta edad.

- FORMACION TARANGO (K. Bryan 1948) Clástico y volcánico, basáltico y andesítico, aflora en el D.F., Méx. e Hgo. Edad por estudios de diatomeas; Plioceno Medio-Plioceno Superior (J. Jiménez R. 1977).
- FORMACION TEPOZTLAN (C. Fries Jr., 1960) Clástica y volcánica andesítica, aflora en Edo. de Morelos, Edad por posición estratigráfica Mioceno Inferior.
- FORMACION CUERNAVACA (C. Fries Jr., 1960) Clástico y volcánica andesítica. Aflora en el Edo., de Morelos. Edad por Diatomeas: Plioceno Superior (según J. Jiménez R. - 1977).
- TOBA DON GUINYO (K. Segerstrom 1961) Volcánica riolítica, aflora en el Estado de Hidalgo, Edad por restos de plantas, Plioceno Inferior.
- FORMACION SANTA INES (J. Pantoja-Alor 1963) Conglomerados de caliza y de rocas volcánicas, aflora en el Edo., de Durango Edad por posición estratigráfica Plioceno Superior Pleistoceno.
- FORMACION CHILPANCINGO. (Ordoñez-Bose 1899) Clástica lacustre aflora en el Edo. de Guerrero (Z. de Czerna 1965) le da edad - Plioceno y la correlaciona con la formación Cuernavaca.
- FORMACION LA ZORRA (S. Enciso de la Vega 1968) Volcánica basáltica con intercalaciones de arenisca, aflora en Durango. -- Edad por posición estratigráfica Mioceno-Plioceno.
- FORMACION SAN JOSE (S. Enciso de la Vega 1968) Clástica, aflora en el área de Cuencamé, Dgo., Edad por posición estratigráfica Plioceno Superior.
- FORMACION SANTO DOMINGO. (J. Carrillo Bravo, 1971) Clásticos, lacustres y fluviales, aflora en S. L. P. Edad por diatomeas plioceno superior (según J. Jiménez R. 1977).

Para la datación de edades de unidades sedimentarias lacustres del Altiplano, se han practicado análisis palinológicos a base de diatomeas. Algunos resultados se muestran en la Tabla N° I .

PERIODO CUATERNARIO. -

Se considera que los sedimentos depositados durante este período, en el Altiplano, son en general de poco espesor, dado que el área se encuentra en una etapa de intensa erosión.

En el valle de México, aflora la Fm. Becerra constituida por sedimentos lacustres (Arellano 1953), el límite Sur del Valle, lo constituyen rocas basálticas del Grupo Chichinautzin (C. Fries Jr. 1960)

GEOLOGIA ESTRUCTURAL. -

Las unidades litológicas del Terciario Inferior Continental, tanto clástico como volcánicas, se presentan en estructuras complejas, afectadas por fallas que se produjeron durante el Eoceno, al finalizar la Revolución Laramide. Durante el Oligoceno, continuó la deformación debido al emplazamiento de numerosos cuerpos intrusivos.

TABLA DE CORRELACION CRONOESTRATIGRAFICA BASADA EN DIATOMEAS

ZONA	LOCALIDAD	UNIDAD	EDAD
1	7 KM. AL SE DE CUAPIAX-TLA, TLAX.	TERCIARIO LACUSTRE	PLIOCENO MEDIO.
3	KM. 10 CARRETERA IXMI-QUILPAN, TULA, HGO.	FORMACION ATOTONILCO	PLIOCENO MEDIO.
5	KM. 8.5 CARRETERA HUI-CHAPAN-TEOZAUTLA, HGO.	FORMACION TARANGO.	PLIOCENO SUPERIOR
9	JOCOTEPEC, JAL.	FORMACION CHAPALA	PLIOCENO MED-SUP
12	POBLADO LA PLAYA MANUEL DOBLADO, GTO.	TERCIARIO LACUSTRE	PLIOCENO MED-SUP
15	JALPA, ZAC.	TERCIARIO LACUSTRE	PLIOCENO MEDIO.
16	ALMOLDOYA DE ALQUISIRAS, EDO. DE MEX.	FORMACION CUERNAVACA	PLIOCENO SUPERIOR
20	LOMA LARGA VILLA DE REYES, S.L.P.	FORMACION STO. DOMINGO	PLIOCENO SUPERIOR.

ANALISIS EFECTUADOS POR J. JIMENEZ R. 1977.

Durante el Mioceno y Plioceno, el intenso vulcanismo y el fallamiento, dieron lugar al bloqueo de corrientes y a la formación de fosas tectónicas, dando origen a extensas y profundas zonas lacustres y valles aluviales donde se depositaron grandes volúmenes de sedimentos. En El Bolsón de El Hueco, en el área de Ciudad Juárez, los sedimentos lacustres y fluviales del Grupo Santa Fé del Mioceno-Plioceno tienen 3000 metros de espesor (Mattick 1967).

En muchos lugares, etapas volcánicas y sedimentarias sucesivas produjeron la alternancia de ambos tipos de rocas. El tectonismo, la erosión y la perforación de pozos han puesto en evidencia esta situación.

En la Cuenca del Valle de México, hace años se perforó, con fines de exploración acuífera el Pozo Texcoco N^o 1 en terrenos del antiguo lago. La profundidad del pozo fue 2065 metros, habiéndose atravesado una secuencia formada por rocas volcánicas y sedimentarias encontrando en el fondo, yesos y conglomerados del Grupo Balsas.

En lo que va del Período Cuaternario, la erosión es el agente que más ha actuado en la conformación de las estructuras del área en estudio, salvo a lo largo del Eje Neovolcánico donde se han presentado grandes emisiones volcánicas tan recientes como la de El Parícutín en el año de 1943 en el Estado de Michoacán.

GEOHIDROLOGIA. -

El interés de estudiar las posibilidades acuíferas de los sedimentos continentales Terciarios, se despertó en el autor, en el año de 1973 al analizar los resultados de un pozo perforado por la Dirección de Geohidrología y de Zonas Áridas junto al poblado de San Alto, en la porción Noroccidental del Estado de Zacatecas, (Fig. 8). En ese pozo, la producción acuífera importante, se encontró al atravesar una capa de toba riolítica que cubre un depósito de grava y arena, de gran permeabilidad; una revisión de campo comprobó que en un lugar relativamente cercano aflora una secuencia geológica semejante a la cortada en el pozo.

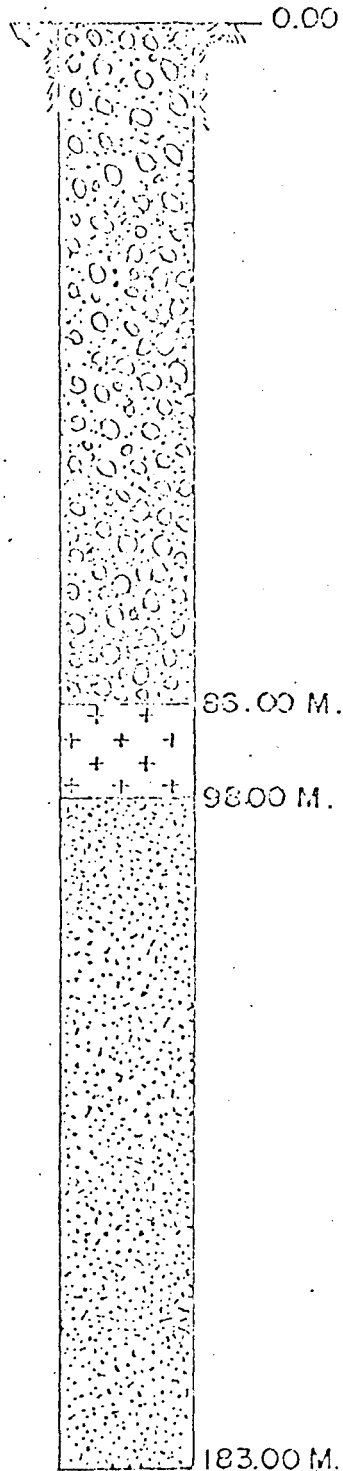
Dado que las rocas riolíticas y andesíticas del área son consideradas de edad Terciaria Medio y Superior, se les tomó como "Horizontes Indices", así las rocas subyacentes a ellas se consideran de edad terciaria a más antigua.

Existen grandes afloramientos de sedimentos continentales terciarios en los que la cubierta volcánica no se presenta, ya sea porque se erosionó o porque nunca se depositó, en estos lugares su identificación como sedimentos terciarios se dificulta más, dada su semejanza con sedimentos recientes, siendo necesario recurrir a análisis palinológicos.

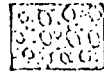
Como siguiente paso, se revisaron gran número de cortes litológicos de pozos, seleccionando los que habían logrado atravesar rocas volcánicas y alcanzado sedimentos clásticos continentales, así mismo, se visitaron y estudiaron afloramientos que presentaban esas características, primero en el propio

POZO SAIN ALTO, ZAC.

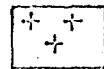
LITOLOGIA



SIMBOLOGIA



CONGLOMERADO



TOBA RIOLITICA



GRAVA Y ARENA.

NIVEL ESTATICO ----- 15.13 M.

NIVEL DINAMICO ----- 25.33 M.

CAUDAL ----- 100. L.P.S.

AGUA TERMAL.

Estado de Zacatecas y luego en los Estados vecinos: de este modo, el área de estudio fue creciendo hasta abarcar todo el Altiplano y recientemente la porción Noroeste del País.

TERMALISMO. -

Conforme se ha ido desarrollando el estudio de los acuíferos en se dimentos terciarios, se ha podido observar que en un gran porcentaje de los aprovechamientos estudiados, el agua presenta termalismo, sobre todo --- cuando dichos sedimentos estan relacionados con rocas acidas como las tobas riolíticas, lo cual es muy frecuente en nuestro País.

Este termalismo tiene algunas características especiales:

a). - Generalmente el agua no tiene temperatura arri ba de los 42° C.

b). - El termalismo es de tipo regional, o sea que en ocasiones abarca áreas de varios cientos de Km² como es el caso del Valle de San Luis Potosí, Jaral de Berrio, Gto.

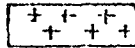
c). - El agua que aportan es generalmente inodora y de buena calidad.

LITOLOGIA. 000

POZO CRISOSTOMOS

EJIDO DE CRISOSTOMOS
MPIO. A SIENTOS.
EDO. AGUASCALIENTES.
CLAVE: PAB-30

SIMBOLOGIA



TOBA RIOLITICA



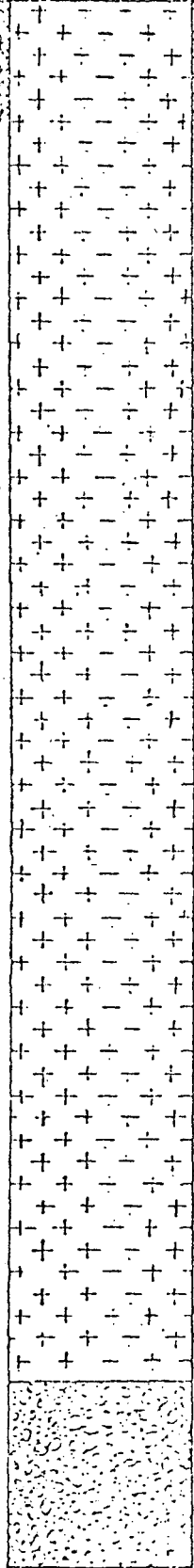
ARENA Y GRAVA

N. E. = 5.95 M.

N. D. = 6.50 M.

CAUDAL = 33 L.P.S.

TEMPERATURA = 30°C



374.00

435.35 MTS.

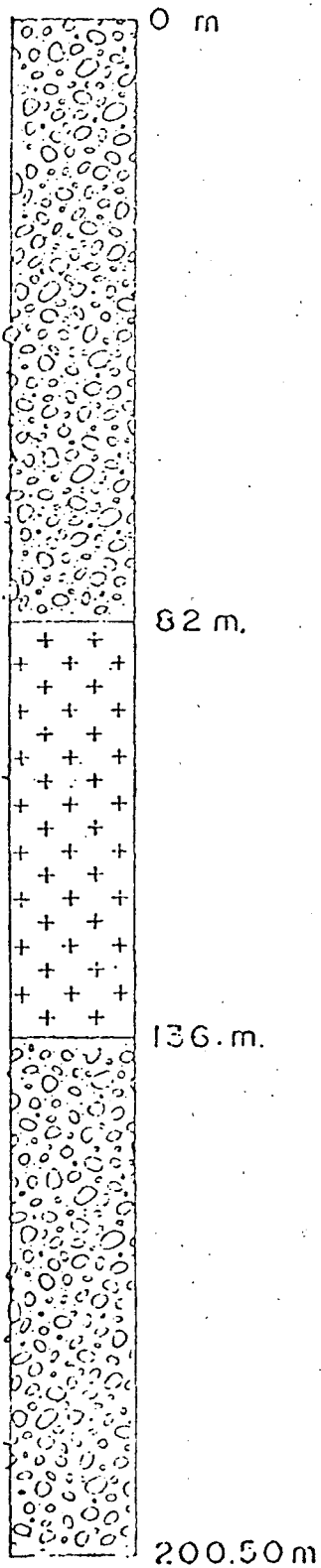
Fig. 9

EXPLORIN 3

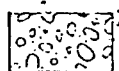
22

MARAVILLAS MPIO DE NORIA DE ANGELES, ZAC.

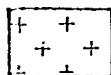
LITOLOGIA



SIMBOLOGIA



Grava y arena



Toba riolitica

N. E. = 27.41 m

N. D. = 70.07 m

Q. = 81.75 Lps

AGUA TERMAL

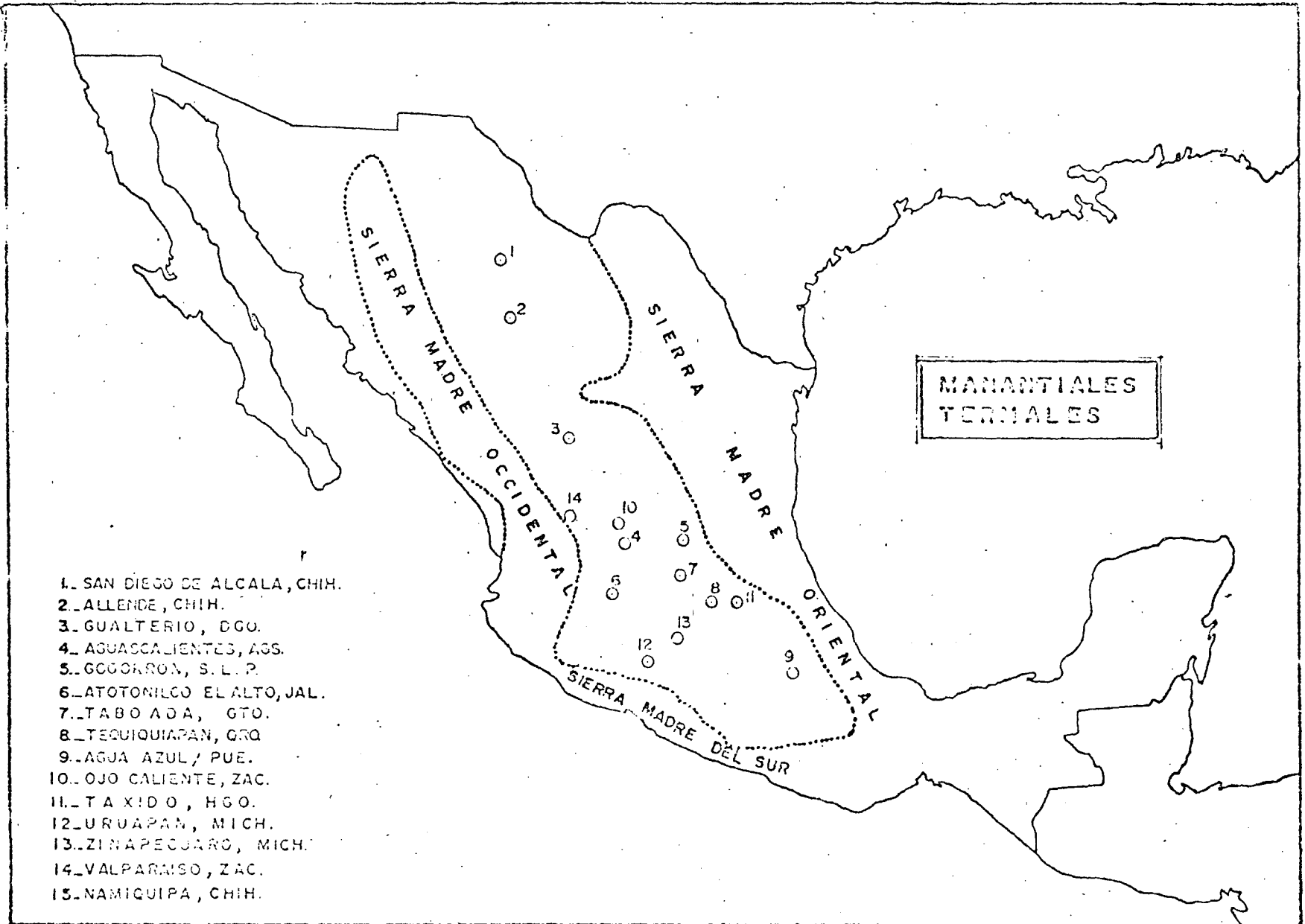


Fig. II

Se considera que el agua adquiere calor al estar en contacto con rocas ácidas o sedimentos que contienen minerales en decaimiento radioactivo.

Este tipo de termalismo relacionado con sedimentos y rocas ácidas se diferencia del originado por cámaras magmáticas jóvenes de tipo basáltico o andesítico en lo siguiente:

- a). - Muy alta temperatura.
- b). - Abarca áreas pequeñas.
- c). - El agua generalmente tiene mal olor y es de mala calidad.

Un ejemplo es la zona geotérmica de Ixtlán de los Hervores en el Estado de Michoacán.

CONCLUSIONES. -

1). - Se ha comprobado que grandes afloramientos de sedimentos clásticos continentales considerados hasta hace poco tiempo de edad cuaternaria, son en realidad de edad terciaria.

2). - La mayor proporción del agua subterránea que se explota en el País, proviene de acuíferos en sedimentos clásticos continentales de edad terciaria.

3). - Es factible obtener buena producción acuífera mediante la perforación de pozos sobre rocas riolíticas o andesíticas impermeables, ya que se ha comprobado que en algunos lugares, estas descansan o están intercaladas con unidades constituídas por clásticos continentales permeables. Esto abre a la explotación acuífera extensas áreas del País, antes desechadas por estar ocupadas superficialmente por rocas volcánicas impermeables. (Fig. 9 y 10)

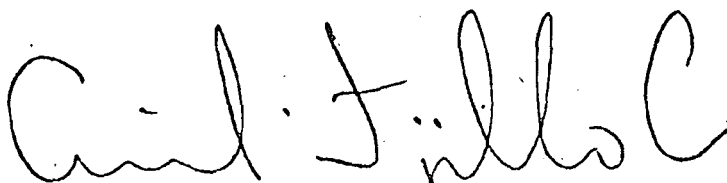
4). - Los límites fisiográficos de una cuenca, si están formados por rocas volcánicas impermeables, no necesariamente serán los límites hidrológicos de la misma, pues puede existir circulación subterránea de agua a través de sedimentos clásticos subyacentes.

5). - Una gran proporción de pozos y manantiales en este tipo de acuíferos produce agua termal (Fig. 11) y este termalismo está asociado principalmente a rocas de tipo riolítico.

6). - Algunas unidades de sedimentos terciarios continentales, son tan impermeables que pueden actuar como confinantes.

A principios de 1975 presenté este nuevo concepto geohidrológico al Ing. Heinz Lesser Jones, Director de Geoh. y Zonas Áridas, de la Secretaría de Agricultura y Recursos Hidráulicos habiéndolo recibido su apoyo para el desarrollo del estudio a detalle que se está llevando a cabo.

México, D.F., Enero de 1978.



ING. JORGE ANTONIO TRUJILLO CANELARIA.

BIBLIOGRAFIA

- Bryan, K. 1948. - Los Suelos Complejos y Fósiles de la Altiplanicie de México, en relación a los cambios climáticos. Bol. - Soc. Geol. Mexicana, XIII: (1a. Parte).
- Schulze Gustavo. - 1953. - Conglomerados Terciarios Continentales en la Comarca Lagunera de Durango y Coahuila y sus Relaciones con Fenómenos Igneos Geomorfológicos y Climatológicos. Boletín N^o. 30 del Instituto Nacional para la Investigación de Recursos Minerales.
- De Cserna Zoltán. - 1955-56. - Congreso Geológico Internacional XX Sesión México Excursiones A-9 y C-12, Hoja N^o 7.
- Edwards John D. - 1956. - Estudio Sobre Algunos de los Conglomerados Rojos del Terciario Inferior del Centro de México, XX - Congreso Geológico Internacional.
- Carl Fries Jr. 1956. - Bosquejo Geológico de las partes Central y Occidental del Estado de Morelos y áreas contiguas de Guerrero y México. Cong. Geol. Intern. XX Sesión México, 1956. Libreto Guía de la Excursión C-9
- W. R. Lowell, 1956. - Tertiary Geologic History of the Rocky Mountains in - Montana, U.S.A. XX Congreso Geológico Internacional. México.
- Carl Fries Jr. 1957. - Bosquejo Geológico de la Región entre México, D.F. y Acapulco, Gro. -Boletín N^o 5 y 6 del Volumen IX de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- De la Vega, Enciso. 1963. - Hoja Cuencamé 13 R-1 (7) Instituto de Geología UNAM
- Villalobos Crescencio I. 1969. - El Probable Gran Acuífero Taboada. Gogorrón. Folleto Técnico N^o 22 del Inst. de Geología y Metalurgia. Universidad Autónoma de San Luis Potosí.
- De Ford, Ronald K. -1969. - Some Keys to the Geology of Northern Chihuahua. - Guidebook, Twentieth Field Conference The Border Region. Chihuahua and the U.S.A. New Mexico Geological Society.
- Córdoba, Diego 1969. - Hoja Ciudad Juárez 13 R-a (3) Instituto de Geología U. N. A. M.
- Dietz Robert S. y Holden John C. 1970. -La Desintegración de la Pangea. Selecciones de Scientific American.

- Dewey John F. 1972. - Placas Tectónicas. Deriva Continental y Tectónica de Placas. Selecciones de Scientific American.
- Maltick R. E. 1967 A Seismic and Gravitational Profile Across The Hueco Bolson, - Texas U.S.G.S. Prot. Paper 575-D. Bibliografía citada por Tom Cliett 1969.
- Tom Cliett 1969. - Groundwater Occurrence of the El Paso Area and Its - Related Geology. New Mexico Geological Society -twenty Field Conference.
- Kenneth Segerstrom. - 1961. - Geología del Suroeste del Estado de Hidalgo y del Noroeste del Estado de México. Boletín N° 3 y 4 del Volumen XIII de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Guillermo P Salas 1949. - Bosquejo Geológico de la cuenca sedimentaria de Oaxaca. Boletín N° 2 del Volumen I de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Ernesto López Ramos. 1961. - Comentarios sobre la tectónica de México. Boletín N° 9 y 10 del Volumen XIV de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Manuel Alvarez Jr. 1961. - Orogenias Pre-Terciarias en México Boletín N° 1 y 2 del volumen XIV de La Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- H. Alonso Espinoza. - L. F. de Anda y F. Mooser 1964. - Focos Termales en la República Mexicana. Boletín N° 7 y 8 del Volumen XVI de La Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Cármén J. Schlaepfer y Liberto de Pablo Galan 1971. - Minerales arcillosos e interpretación sedimentológica de las Capas Rojas de la Formación Yanhuitlan, Oaxaca. Boletín N° 7-12 del Volumen XXIII de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros
- Kenneth Segerstrom. 1961. - Estratigrafía del área Bernal Jalapan, Estado de Querétaro. Boletín N° 5 y 6 del Volumen XIII de la Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Francisco Viniegra. 1965. - Geología del Macizo de Teziutlan y la Cuenca Cenozoica de Veracruz. Boletín N° 7-12 del Volumen XVII de La Asociación Mexicana de Geólogos Petroleros.
- Ernesto López Ramos. 1974, - Geología General y de México Edición Escolar.
- F. J. Pettijohn. 1963. - Rocas Sedimentarias. Editorial Universitaria de Buenos Aires.

Frederic H. Lahee. 1955. - Geología Práctica. Editorial Omega.

Don. L. Anderson. 1971. - Deriva Continental y Tectónica de Placas. Se-
lecciones de Scientific American.



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam

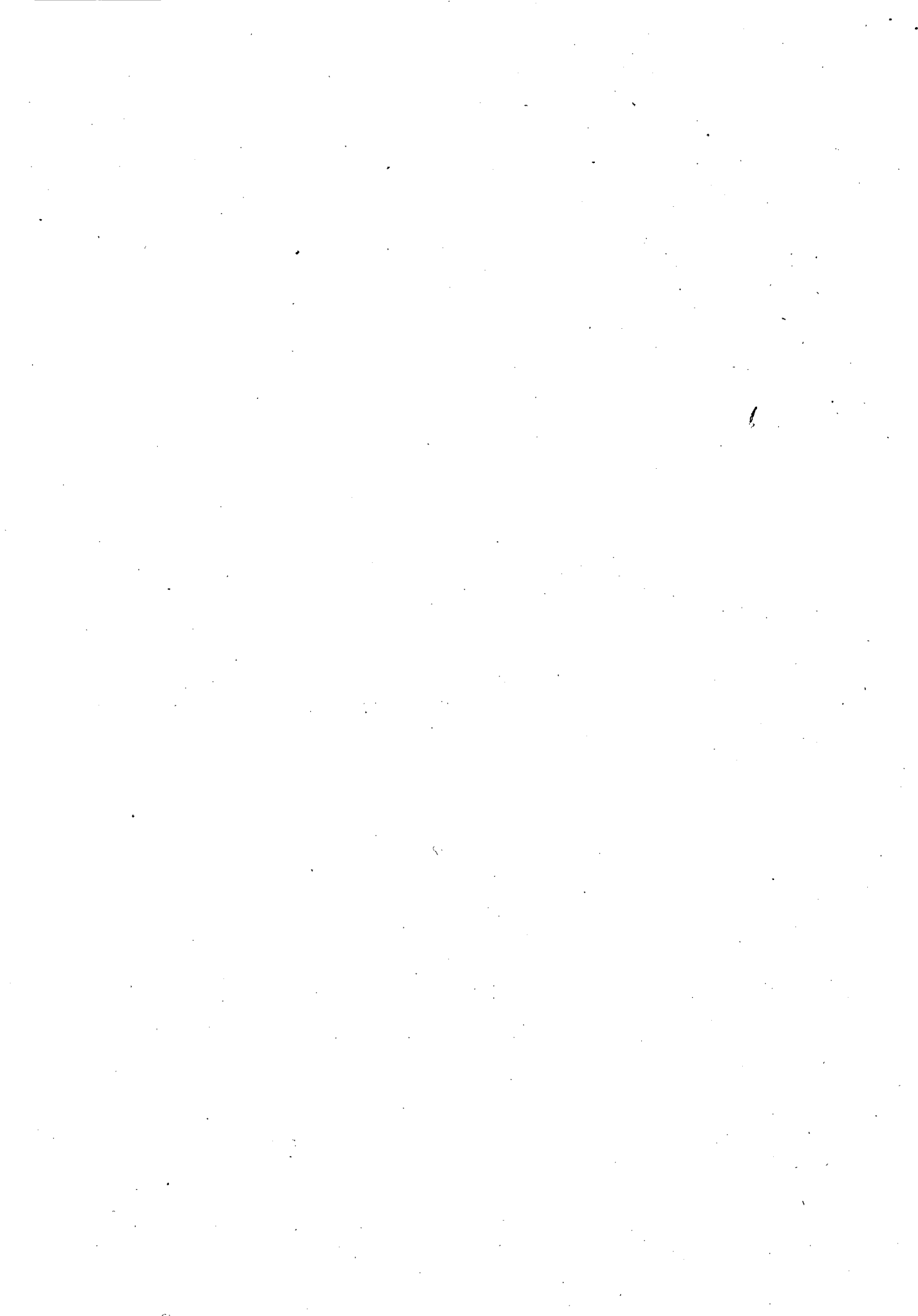


EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE
RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 3: HIDROGEOLOGIA
Clasificación e Identificación de las Rocas

ING. ANSELMO ORDAZ

OCTUBRE, 1978.



CLASIFICACION E IDENTIFICACION DE LAS ROCAS

Por el Ing. Anselmo Ordaz

En esta guía se hará una descripción sencilla de las rocas observadas macroscópicamente, además se presentarán diagramas que se utilizan para la clasificación de las rocas, considerando su origen, textura y composición mineralógica.

La descripción y clasificación de las rocas se iniciará con las de origen magmático, después con las sedimentarias y posteriormente se tratarán las rocas metamórficas.

I.- ROCAS IGNEAS.

La determinación macroscópica de las rocas ígneas depende de dos propiedades fundamentales que son; la textura y la composición mineralógica; es por eso que la clasificación que aquí se utiliza está basada en la textura y contenido de cuarzo. En la tabla I aparecen tabulados los cuatro tipos principales de rocas; a saber: las ácidas, las intermedias, las máficas y las ultramáficas.

La textura de las rocas expresa las condiciones en las cuales tuvo lugar el enfriamiento del magma. Como es sabido, las rocas ígneas tienen dos modos de ocurrencia, ambiente de gran profundidad y somero, representando a las rocas intrusivas y a las rocas extrusivas, respectivamente.

Los minerales que se presentan en las rocas ígneas pueden clasificarse como ESENCIALES, ACCESORIOS y SECUNDARIOS. Los dos primeros son productos de la cristalización magmática y son, por tanto, también minerales primarios. Los minerales secundarios son aquellos formados por alteración siguiente a los introducidos por soluciones circulantes. Los minerales esenciales son aquellos que son necesarios para el diagnóstico y denominación de la roca, y cuya disminución o ausencia motivarían el cambio de una roca a otra. Por ejemplo: el cuarzo es esencial en el GRANITO, la sanidina en la TRAQUITA y la nefelina en la FONOLITA. El cuarzo se presenta en cantidad considerable en el GRANITO, en mucho menor cantidad en la TONALITA, y está casi ausente en la DIORITA. El feldespato alcalino domina entre los elementos minerales constitutivos de la SIENITA, pero puede pasar inadvertido en la DIORITA. A los demás minerales de una roca se les llama accesorios, si están presentes en cantidades suficientes para justificar incluirlos en la denominación de la roca, se les llama característicos; por ejemplo: en el granito de biotita-muscovita, el basalto de olivino, la andesita de hornblenda, la diorita de hornblenda y el gabbro de olivino. A los minerales que están presentes en cantidades pequeñas se les llama accesorios menores, de los cuales son ejemplos comunes la magnetita, la apatita, la ilmenita y el zircón. Ejemplos de minerales secundarios son las zeolitas en los rellenos amigdaloides de las volcánicas y los minerales arcillosos formados por alteración del feldespato alcalino en las rocas intrusivas. La presencia o

ausencia de los accesorios menores y la de los secundarios no son importantes para definir el tipo de roca.

Entre muchos de los minerales formadores de roca, el cuarzo se identifica fácilmente y puede estimarse con rapidez su cantidad relativa. - Por esta razón, en la mayoría de las clasificaciones mineralógicas, - el mineral cuarzo desempeña un papel importante. Cuando el porcentaje de cuarzo en volumen es de 10 por ciento, o mayor, puede observarse - en un ejemplar de mano. En cambio, si la cantidad presente de cuarzo es menor de 10 por ciento, es difícil de reconocer y aún puede escapar de ser notado. En este caso, la respuesta es obvia en cuanto a cuál - ha de ser la línea divisoria para el cuarzo. El porcentaje crítico es 10.

Si el porcentaje de cuarzo en volumen es menor de 10 por ciento, es - una sienita más bien que granito. En algunos casos, cuando el contenido de cuarzo es menor de 10 por ciento, el cuarzo es un mineral característico, como sucede en el GABRO de cuarzo y con la monzonita de -- cuarzo.

Los feldespatos están presentes prácticamente en todas las rocas ígneas, con excepción de las ultramáficas, y en muchas de ellas son los minerales principales o esenciales. Además la composición y el hábito de los feldespatos presentes en una roca son muy significativos para sugerir el modo de ocurrencia y la etapa de evolución magmática. Es - obvio que la composición del feldespato y la relación de feldespato - alcalino a plagioclasa se consideran factores importantes en casi todas las clasificaciones mineralógicas de las rocas ígneas. En esta obra, el mineral ortoclasa de la tabla 1 abarca a todos los feldespatos alcalinos tales como la ortoclasa, la microclina, la perthita, la sanidina y la anortoclasa. Por conveniencia, se subdividió la plagioclasa en las variedades sodica y cálcica. El número de divisiones que deben hacerse sobre la base de la composición y la proporción del feldespato es un asunto de elección. Algunas autoridades se conforman -- con dos divisiones: rocas con más feldespato alcalino que la plagioclasa y rocas con menos. Pero otros prefieren tres divisiones, en las que los feldespatos alcalinos forman menos de una tercera parte, entre una tercera y dos terceras partes, y más de dos terceras partes del feldespato, respectivamente. Para el objeto de la determinación macroscópica fácil, se adopta el primer esquema; es decir; el de dos divisiones. -- Sin embargo, no se modifican en forma alguna las presentes sugerencias para la determinación de rocas aunque se adopte el esquema de tres divisiones de los feldespatos.

La trama de una roca refleja las condiciones en las cuales tuvo lugar la solidificación del magma. Las texturas características comúnmente exhibidas por las rocas volcánicas y plutónicas, son afaníticas las - primeras y faneríticas las segundas; en la siguiente descripción se - encuentran algunas de las tramas esenciales para distinguir las rocas extrusivas de las intrusivas.

GUIA PARA IDENTIFICACION MACROSCOPICA DE LAS ROCAS IGNEAS

Guía para identificación de las rocas.- Con la tabla determinativa (tabla 1) y el esquema de clasificación de las rocas bosquejado arriba, parece simple el método de identificación de las rocas. En la tabla, las rocas están ordenadas atendiendo a su modo de ocurrencia natural en el campo, es decir, considerando que las rocas intrusivas ocurren a profundidad, mientras que las extrusivas se forman a poca profundidad o sobre la superficie de la tierra. Por esta razón debe leerse la tabla de abajo hacia arriba. También esta tabla determinativa está dividida convencionalmente por la línea divisoria del cuarzo. Esta disposición permite al estudiante hacer su primera elección sobre la roca bajo investigación. Ahora bien, la primera cosa que -- hay que hacer es tratar de identificar una roca es la determinación de su textura: si la textura de la roca es granular o fenerítica se encuentra en las rocas inferiores de la tabla, por el contrario, si la textura de la roca es microlítica o afanítica se encuentra en -- las rocas de la parte superior de la tabla. Habiéndose ubicado la roca en el grupo correspondiente, es decir, dentro de las ígneas intrusivas o extrusivas, se ha eliminado casi la mitad de la tabla, en -- tonces el siguiente paso es la identificación del cuarzo y su cantidad relativa. Todas las rocas ácidas con 10 por ciento, o más, de -- cuarzo se encuentran al lado izquierdo de la línea divisoria del -- cuarzo. Todas las demás, con menos de 10 por ciento, o nada de cuarzo, se encuentran del lado derecho de la línea divisoria del cuarzo. El cuarzo se reconoce por su lustre grasoso vítreo, por su color blanco a gris ahumado, dureza de 7 y su carencia ordinaria de forma de cristal, ya que es el último mineral que cristaliza a partir de un magma fundido y por ser obligado a llenar las cavidades interespaciales que quedan entre los minerales ya formados. Toma muy poco tiempo determinar si la roca en cuestión debe situarse en el lado izquierdo o derecho de la línea divisoria del cuarzo.

Supóngase ahora, que la roca contiene más de 10 por ciento de cuarzo la roca se encuentra en el lado izquierdo de la línea divisoria. Si la textura de la roca es granular, se encuentra en las rocas inferiores de la tabla, pero del lado izquierdo de la línea divisoria. Si la cantidad de cuarzo es aproximadamente 10 por ciento, la roca puede ser cualquiera de las cuatro excepto el GRANITO; el factor decisivo está en la relación de ortoclasa a plagioclasa, como se indica claramente en la tabla. Si hay más plagioclasa que ortoclasa, la roca es GRANODIORITA. En la tonalita o diorita de cuarzo, la plagioclasa sobrepasa con mucho a la ortoclasa. Si la cantidad de cuarzo fuera considerable, por ejemplo, de 20 hasta 40 por ciento, no cabría duda de que la roca es GRANITO, cualquiera que fuere el color, siendo mayor la ortoclasa que la plagioclasa.

Si la roca es granular y está compuesta de feldespatos, dicha roca es intermedia o máfica y se encuentra en la parte inferior de la tabla, pero a la derecha de la línea divisoria, la roca puede ser SIENITA, MONZONITA, GABRO, dependiendo del feldespato predominante.

Verifíquese con la tabla para decidir cual. Si la roca esta compuesta enteramente por minerales básicos, la roca es ultramáfica; la determinación de los minerales máficos prominentes debe permitir decidir de cual de las cinco rocas ultramáficas se trata. Debe mencionarse que algunas son un tanto brechadas y de grano fino, asemejandose a las rocas volcánicas. Esto se debe a que ciertas peridotitas son productos de explosión violenta y que sus minerales principales son susceptibles de serpentización.

La diabasa que se caracteriza por la textura diabásica es intermedia respecto a su ocurrencia en el campo, entre los derrames basálticos y el gabro intrusivo. Para asegurarse respecto a la identificación del feldespato, se recuerda al lector la minerología y los métodos de determinación del mismo.

Pero, una breve descripción dada aquí es alguna ayuda. En las rocas ígneas, los feldespatos tienden a formar cristales de forma más o menos perfecta, e invariablemente presentan una dureza cercana a la del cuarzo, por ejemplo $H = 6$, y cruceros bien desarrollados. La distinción entre la ortoclasa y la plagioclasa se logra mejor observando, con ayuda de una lente y a la luz brillante, la presencia de líneas paralelas diminutas (estriaciones y maclación) sobre ciertas caras de crucero en la plagioclasa, su ausencia en la ortoclasa. Además, la ortoclasa es de color carne o rojiza, y la plagioclasa en numerosas ocasiones es gris.

Si la textura es porfirítica con abundancia de fenocristales, por ejemplo, 50 por ciento, o más en una pasta granular, la roca es un pórfido. Si la cantidad de fenocristales fuera mucho menos impresionante, se usaría el término porfirítico como adjetivo calificativo, como por ejemplo, GRANITO PORFIRITICO, MONZONITA DE CUARZO PORFIRITICA, y así sucesivamente. Determinando los feldespatos pueden identificarse los pórfidos.

Al tratar ahora las rocas ígneas extrusivas, diremos que la presencia de vidrio, no solo asegura el origen ígneo de la roca, sino que también indica su caracter volcánico. Así la textura es de vítrea a afanítica (de grano fino) o pórfido-afanítica, la roca es volcánica. En general, las rocas volcánicas estan mal cristalizadas; se deben estudiar e identificar todos los fenocristales disponibles críticamente para obtener alguna idea de la roca en cuestión. El número de fenocristales puede ser grande, o bien apenas unos cuantos, pero aunque así sea, la identificación de los fenocristales es de gran ayuda en la determinación de las rocas volcánicas. El nombre de roca pórfido cuarzo es una expresión general; es de valor cuando sólo están presentes fenocristales de cuarzo o cuando los fenocristales de feldespatos asociados son indeterminables. Al identificar las rocas volcánicas es mejor dar al ejemplar un nombre correcto más o menos generalizado que uno más específico que puede ser erróneo. Se puede nombrar a la roca por su color más bien que suponer la presencia de minerales. El térmi-

no general felsita es de valor para referirse a todas las rocas volcánicas de color claro. Entre los vidrios volcánicos, la obsidiana es el más común, variando su composición desde la riolítica hasta la dacítica. Su color oscuro y lustroso y su factura fácilmente conocida son características de diagnóstico. La hematita pulverizada dispersada puede dar a la obsidiana un color rojo o café profundos. Las piedras pez son riolitas vítreas con lustre semejante al de la pez más bien que un lustre vítreo. La perlita es un vidrio con grietas concéntricas o perlíticas y lustre aperlado.

Si la roca bajo investigación presenta una textura microlítica o afanítica entonces se localizará en la parte superior de la tabla (1). Y si el contenido de cuarzo es mayor que el 10 por ciento entonces se investigará entre las rocas que se encuentran a la izquierda de la línea divisoria del cuarzo; (riolita, cuarzolita o dacita) por el contrario si el contenido de cuarzo no sobrepasa al 10 por ciento entonces la roca se buscará entre las que se encuentran hacia la derecha de dicha línea divisoria. (traquita, latita, andesita o basalto).

Si la roca es vítrea y de grano fino; los minerales de alta temperatura hacen su aparición. Con frecuencia son indistinguibles el BASALTO y LA ANDESITA. La diferencia principal radica en la composición de la plagioclasa, conteniendo la ANDESITA la variedad más sodíca. La presencia de hornblenda y biotita indica por lo general ANDESITA, puesto que estos minerales se asocian más comúnmente con la plagioclasa sodíca. También, el color de la ANDESITA es claro, mientras que el del BASALTO es oscuro. Todas las rocas volcánicas pueden ser porfiríticas, como la DACITA PORFIRITICA o PORFIDO DACITICO, o la RIOLITA PORFIRITICA o PORFIDO RIOLITICO, dependiendo de las cantidades de fenocristales.

Cuando se ha reconocido una roca, el mineral característico prominente debe incluirse en el nombre de la misma, tal como GRANITO DE MUSCOVITA, DIORITA DE HORNBLENDA, ANDESITA DE HORNBLENDA, BASALTO DE OLIVINO y BASALTO DE LEUCITA. Con esto, la determinación macroscópica de la roca es completa.

Por lo anterior, es claro que el cuarzo y los feldespatos juntos con las texturas de las rocas, son dos factores que ayudan a situar la roca bajo investigación en alguno de los compartimientos de la tabla. El procedimiento completo toma muy poco tiempo. Debe ponerse énfasis en que cada paso hay que tomarlo con actitud crítica. Por razones de práctica, el alumno debe estudiar primero las rocas volcánicas de grano fino. En la tabla solo se han incluido las rocas más comunes, pero durante el aprendizaje de los principios básicos de identificación de las rocas el estudiante puede aplicar un término arbitrario a las demás.

CLASIFICACION DE LAS ROCAS IGNEAS

TABLA N^o 1

CARACTERISTICA TEXTURA										
E X T R U S I V A S	acumulaciones fragmentarias y pestos expelidos	proclastica	TOBA	LAPILLI	BREGHA	VOLCANICA	AGLOMERADO			
		vitrea	vidrio rico en silice: obsidiana, perlita, retinita, piedras pomez y pez				vidrio pobre en silice: taquilita y palagonita			
I N T R U S I V A S	corrientes superficiales o diques de poca profundidad	afanitica y porfidica	riolita	cuarzolatita	dacita	traquita	latita	andesita	basalto	
	diques o cuerpos de profundidad somera	porfidica y panidiomorfica	aplitas o pegmatitas			lampropidos			diabasa o dolerita	
	diques profundos o intrusivos grandes	faneritica o granular	granito	granodiorita	tonalita	sienita	monzonita	diorita	gabro	dunita harzburgita wheelerita piroxenita hornblendita
	componentes mineralogicos de las rocas		cuapzo, ortoclasa mayor que oligoclasa, biotita, hornblenda	cuarzo, oligoclasa mayor que ortoclasa, biotita, hornblenda	cuarzo, oligoclasa, hornblenda, biotita.	ortoclasa, hornblenda, biotita.	oligoclasa, andesina, hornblenda, biotita.	andesina, hornblenda, augita.	labradorita, bytownita, augita, olivino.	olivino, augita, hornblenda
			rocas acidas o felsicas			rocas intermedias			rocas maficas	rocas ultramaficas

II.- ROCAS SEDIMENTARIAS

II.1. Clasificación

Cualquier consideración de las rocas sedimentarias abarca su clasificación. Como sucede con la mayoría de las rocas, tal tarea es delicada a causa de la variación que se observa de una forma de sedimentos a otra y de la mezcla de materiales de distinta composición, origen y deposición por agentes diferentes. Sin embargo, es imprescindible tener alguna clasificación, aunque no sea por otra razón que la de la propia conveniencia.

Las propiedades de las rocas sedimentarias proporciona una base para su clasificación atendiendo a las semejanzas en su forma de origen, su trama, su composición y otras características. Hace muchos años A.W. Gräbau dividió a las rocas en dos amplios tipos, las endogenéticas y las exogenéticas, cristalizando las primeras a partir de una disolución y formándose las segundas a partir de los productos del intemperismo y la erosión.

Por razones de simplicidad, se han distinguido dos amplias clases de rocas sedimentarias. Ellas son las clásticas y las no clásticas. Las primeras son acumulaciones mecánicas de fragmentos de mineral y roca, mientras que las segundas son las depositadas por medios químicos o bioquímicos. La tabla II-2, presenta una clasificación de las rocas sedimentarias basada en las dos amplias formas de origen: a saber; la mecánica y la bioquímica, entrelazada con otras características de composición y textura, proporcionando así un sistema de clasificación que abarca los rasgos notables descriptivos y los aspectos genéticos extensos.

TABLA II - 2

CLASIFICACION DE LAS ROCAS SEDIMENTARIAS

Las rocas clásticas, como es sabido, están constituidas por fragmentos de rocas o minerales de diferente forma y tamaño, considerando que, si los fragmentos son mayores de 2 mm y son redondeados, se denominan cantos rodados, quijarros, quijas y gránulos. En cambio si son angulosos, éstos reciben el nombre de bloques y gravas. Por lo que toca a los fragmentos cuyo tamaño varía entre 2 y 0.0625 mm., son denominados arenas y, si son más pequeños, se conocen como limos y arcillas.

Si los procesos de litificación (transformación del sedimento a roca) actúan sobre los cantos rodados y gravas, la roca se denomina conglomerado; si actúan sobre las arenas, la roca será una arenisca (grauvaca, subgrauvaca, arcosa, subarcosa, proto-cuarcita u ortocuarcita) y por último los limos y arcillas, se convertirán en limolitas y lutitas, respectivamente.

Las rocas no clásticas, son todas aquellas que han sido formadas por la precipitación de minerales a partir de una solución en un medio lacustre o marino, o por la acción de los organismos; de esta forma, los sedimentos carbonatados constituyen a las calizas y a las dolomitas, los sulfatos, al yeso, anhidrita y barita; los silíceos, al pedernal, jaspe, diatomita y radiolarita; los fosfatos, a la caliza fosfática y fosforita, y los haluros, a la sal gema (halita), silvita y carnalita.

II.2. El Tetraedro Fundamental.

La mayoría de las rocas sedimentarias son mezclas de componentes clásticos y no clásticos. Por ejemplo, la mayoría de las areniscas contienen arcilla y material calcáreo mezclados; la mayoría de las calizas y dolomias contienen fracciones arcillosas o arenosas, y la mayoría de las lutitas contienen carbonato, arena y elementos de fango. Esto puede expresarse usando un adjetivo calificativo como arena arcillosa o calcárea, caliza arenácea o arcillosa, y así sucesivamente. Los dos grupos principales de componentes, los clásticos y los no clásticos - comprenden a los miembros extremos clásticos (detriticos) y no clásticos (químicos) descritos en una sección anterior.

Es conveniente recordar que las bien marcadas especies - de las clasificaciones hechas por el hombre sólo raras - veces son adoptadas por las rocas representativas naturales. En las rocas sedimentarias, así como en las rocas ígneas y metamórficas, son comunes las gradaciones, y muchas rocas están comprendidas entre dos o más miembros - extremos. Las rocas con cuatro componentes pueden representarse por medio de un tetraedro, en el que cada una - de las cuatro caras triangulares representa mezclas de - tres componentes. Las mezclas más simples de dos componentes se representa por las aristas del tetraedro, y -- los sedimentos casi puros se representan por los cuatro vértices.

En la figura 2-1, (c) al centro, se representa el tetraedro fundamental de Pettijohn mostrando los principales - elementos constitutivos clásticos y no clásticos de los sedimentos. Los cuatro componentes más comunes, cuarzo, arcilla, carbonato y pedernal, ocupan los cuatro vértices del tetraedro, representando a la arenisca, la lutita (shale), la caliza y los sedimentos silíceos formados químicamente. Cualquier sedimento que contiene más de 5 por ciento de estos cuatro miembros extremos se representa por un punto interior al tetraedro. Entre los sedimentos de los miembros extremos están las rocas de composición intermedia. Por ejemplo, la caliza arenácea y la arenisca calcárea se encuentran entre los vértices del carbonato y el cuarzo (figura 2-1 (a y b), y la lutita arenácea y la arenisca arcillosa se encuentran entre los vértices de la arcilla y el cuarzo (figura 2-1 (a y e)). Las mezclas de estos miembros extremos son sistemas de dos componentes situados a lo largo de las aristas de los diagramas triangulares.

Los estimativos visuales de la composición de un sedi--

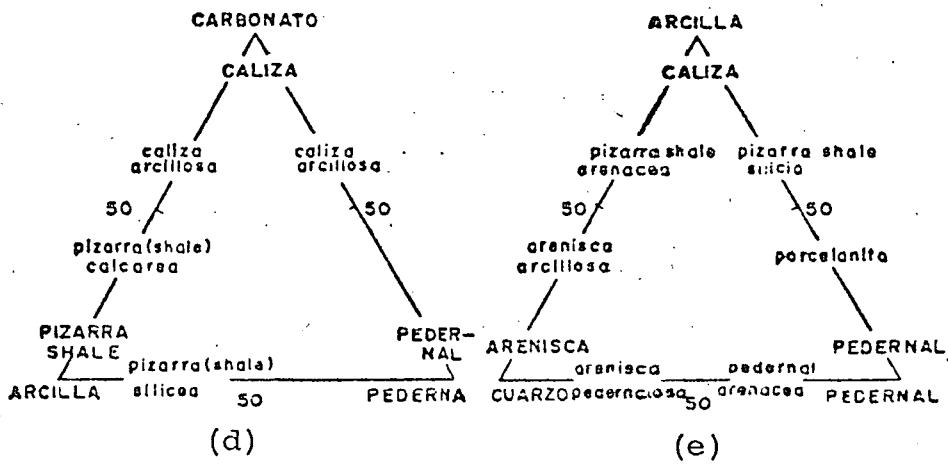
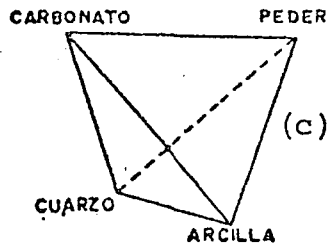
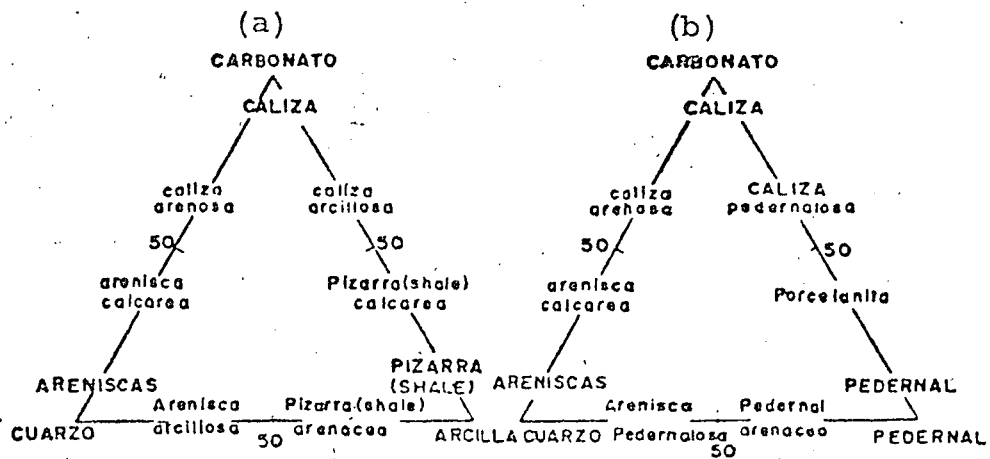


FIG. 2-1

mento se expresan en función del porcentaje de los diversos miembros minerales presentes. Una arenisca calcárea, arcillosa, puede tener 70 por ciento de granos de cuarzo, 20 por ciento de carbonatos y 10 por ciento de minerales arcillosos. Estos porcentajes son transportados gráficamente a lo largo de los ejes del triángulo que bisecta el ángulo del vértice correspondiente, y se obtiene así un punto del diagrama. Tal punto representa la composición en función de los tres componentes.

En el tetraedro fundamental puede suceder que uno de sus miembros extremos se cambie por otro componente de modo de formar tetraedros adicionales. Por ejemplo el tetraedro de la figura 2-1(c) puede tener su miembro extremo pedernal cambiado por materia orgánica o por sulfato. Así se desarrollan dos tetraedros para indicar los sistemas carbonato-cuarzo-arcilla-materia orgánica y carbonato-cuarzo-arcilla-sulfato, respectivamente. El tetraedro y sus caras triangulares derivadas pueden usarse para demostrar todas las mezclas posibles de composición entre las rocas sedimentarias. Además, los cuatro miembros extremos del tetraedro fundamental representan no solamente cuatro elementos constitutivos principales, sino también las peculiaridades de textura de los sedimentos. Por tanto, las rocas sedimentarias pueden estudiarse por la selección apropiada de los elementos de composición y textura de sus miembros extremos.

II.3. Guía para la determinación macroscópica de las rocas sedimentarias.

La mayoría de las rocas sedimentarias se componen de fragmentos variados de forma redondeada o angulosa conocidos como clastos, los cuales se encuentran unidos por un cementante en mayor o menor cantidad, y el nombre de la roca es determinado más por el tamaño y la forma de los clastos que por su composición; por ejemplo, areniscas. Estas son las rocas sedimentarias clásticas. Por otra parte, los nombres de las rocas sedimentarias densas, no clásticas y de textura cristalina, son determinados por su composición química o mineralógica, por ejemplo las calizas.

Además de los minerales resistentes, como el cuarzo, el feldespato, la mica y otros, que se encuentran en las rocas ígneas o metamórficas, debe familiarizarse uno con la calcita, la dolomita, el ópalo, la calcedonia, la limonita, el yeso arcilloso, la anhidrita, la halita y quizá otros. Todos éstos son fáciles de indentificar por simples pruebas de dureza, crucero, fractura, reacción con los ácidos y olor.

Las rocas sedimentarias, siendo por lo general mezclas en todas proporciones, son de carácter gradual y debe dárseles un adjetivo, por ello, frecuentemente se hace referencia a areniscas calcáreas, calizas arcillosas, lutitas arenáceas, etc. Otras variedades útiles de composición, como pedernalosa, carbonácea, bituminosa, dolomítica, feldespática, ferruginosa, yesífera, micácea, fosfática y tobácea se aplica con facilidad a la mayoría de los nombres de las rocas sedimentarias. Además se aplican los términos estructurales como masiva, laminada, várvida, estratificada en manto grueso, estratificada en manto delgado, de estratificación cruzada, fosilífera, concrecionada, oolítica y pisolítica.

La tabla 3 ha sido preparada de modo de hacer sencilla la determinación macroscópica de las rocas sedimentarias, a la vez que satisfactoria. En dicha tabla aparecen tabuladas las rocas caracterizadas por las texturas clástica y no clástica respectivamente.

La naturaleza de las texturas clástica y no clástica de las rocas sedimentarias ha sido completamente descrita. Aquí el término clástico se aplica a la trama de cualquier agregado cuyo carácter fragmentario original sea claramente reconocible y cuya porosidad intergranular sea visible. Una textura no clástica típica consta de cristales entrelazados tan moldeados entre sí que tienen la apariencia de un mosaico; a esta textura se le denomina comúnmente granular cristalina.

Con la tabla 3 y el reconocimiento de las texturas clásticas y no clásticas, aparece sencillo el método de identificación de muchas rocas sedimentarias comunes.

Las rocas sedimentarias con textura clástica se encuentran en la parte superior de la tabla. Si las partículas de una roca tienen más de 2mm de diámetro, la roca es de grano grueso. (psanita) puede tratarse de un conglomerado, una brecha, un fanglomerado o una tillita. Los rasgos de diagnóstico que se encuentran a la derecha de la tabla deben permitirle a uno identificar la roca de grano grueso en cuestión. Debe mencionarse que el fanglomerado puede confirmarse solamente en el campo con el fin de determinar si las partículas de grano grueso petrificadas son de un abanico aluvial o de depósito de piedemonte; lo mismo debe hacerse también con la tillita glacial, en la cual las partículas de roca son característicamente estriadas. A un agregado compuesto principalmente de granos del tamaño de la arena, 1/16 a 2 mm, se le llama arenisca (psanita) cuando está petrificada. Las seis clases de arenisca anotadas en la tabla pueden

TABLA PARA LA DETERMINACION MACROSCOPICA

DE LAS ROCAS SEDIMENTARIAS CLASTICAS

TAMAÑO DE LA PARTICULA	COMPONENTES: PARTICULAS DE ROCAS Y MINERALES	RASGO DIAGNOSTICO	OBSERVACIONES DE CAMPO	ROCA SEDIMENTARIA
PSEFITAS	UNO O VARIOS FRAGMENTOS DE ROCA O MINERALES MEZCLADOS	PREDOMINAN PARTICULAS REDONDEADAS O SUBREDONDEADAS.	DE TAMAÑO Y GRADO DE ESTRATIFICACION VARIABLE	CONGLOMERADO
		FRAGMENTO DE PIEDE MONTE O DE POCO TRANSPORTE		FANGLOMERADO
		PRINCIPALMENTE FRAG. ANGULARES		BRECHA
		FRAGMENTOS DE ROCA ESTRIADA Y MAL CLASIFICADA		TILLITA
PSAMITAS	>25% DE CUARZO >15% DE ARCILLA	FORMADO POR CORRIENTES DE TURBIDEZ	DE COLOR OSCURO O GRIS VERDOSA Y GRAN DUREZA	GRAVVACA
	<75% DE CUARZO >25% DE FELDES	FORMADA POR CORRIENTES FLUVIALES	DE COLOR ROSA O GRIS PALIDO ESTRATIFICACION ENTRECRUZADA	ARCOSA
	<75% DE CUARZO >25% FRAG.ROCA	FORMADA POR LAS CORRIENTES DE SUBOLEAJE	DE COLOR GRIS Y DE ESTRATIFICACION GRADUADA	SUBGRAVVACA
	>75% DE CUARZO <25% DE FELDES	FORMADA POR LAS CORRIENTES ELUVIALES	DE COLOR GRIS PALIDO A ROSADO Y DE ESTRATIFICACION EN PREG.	SUBARCOSA
	>75% DE CUARZO <25% FRAG.ROCA	FORMADA POR LAS CORRIENTES DE SUBOLEAJE	DE COLOR GRIS CLARO Y ESTRATIFICACION VARIABLE	PROTOCUARCITA
	>95% DE CUARZO	BIEN REDONDEADO Y SELECCIONADO	DE COLOR Y ESTRATIFICACION ONDULADA	ORTO CUARCITA
	PELITAS	PRINCIPALMENTE MINERALES ARCILLOSOS O FRAGMENTOS MUY FINOS	SE MOJARSE SE HACE PLASTICA	ROCA DURA DE CUALQUIER COLOR Y ASPECTO MASIVO
			IGUAL QUE LA ARCILLA PERO DE GRANO MAS GRUESO	LIMOLITA
			ROCA DURA CON CLARA FISIBILIDAD	LUTITA
			ROCA LUTITA CON METAMORFISMO INCIPIENTE	ARGILITA

TABLA PARA LA DETERMINACION MACROSCOPICA

DE LAS ROCAS SEDIMENTARIAS NO CLASTICAS

TAMAÑO DE LA PARTICULA	COMPONENTES: PARTICULAS DE ROCA Y MINERALES	RASGO DIAGNOSTICO	OBSERVACIONES DE CAMPO	ROCA SEDIMENTARIA	
NO CLASTICAS	EN CRISTALES FINOS O EN FORMA DE MOSAICO	PRINCIPALMENTE CALCITA EN INTRACLASOS, OOLITAS, FOSILES, ETC.	REACCIONAN FACILMENTE CON HCL FRIO	EN ESTRATOS O EN FORMA MASIVA	CALIZA
		PRINCIPALMENTE DOLOMITA	NO REACCIONAN FACILMENTE CON HCL FRIO	POR REEMPLAZAMIENTO EN LA CALIZA PRINCIPALMENTE	DOLOMIA
		CALCITA	BLANCO A GRIS CLARO MUY DESMENUZABLE	DE GRANO FINO	CRETA
		CALCITA Y MINERALES ARCILLOSOS	GRIS CLARO DESMENUZABLE	DE ESTRATOS DELGADOS Y DE GRAN DUREZA	MARGA
		SILICE; EN OPALO, CALCEDONIA, ETC.	ABIGARRADO, DURO LUSTRE MATE Y FRACTURA CONCOIDEA	EN LENTES O NODULOS	PEDERNAL
		YESO, ANHIDRITA, HALITA	SE RAYAN CON LA UÑA Y NO EFERVECE CON HCL FRIO	EN ESTRATO DELGADOS Y EN FORMA MASIVA	YESO, ANHIDRITA, HALITA (SAL GEMA)
		MINERALES FOSFATICOS Y FRAG DE HUESO	CON ANALISIS QUIMICOS O LA DETERMINACION DE LOS FOSILES.	EN ESTRATOS MASIVOS.	FOSFORITA
		HUMUS, CARBONO Y HUMEDAD	COLOR PARDO O CAFE. FRACTURA PRISMATICA FRACTURA CONCOIDEA	EN DELGADOS LENTES Y ESTRATOS	CARBONES: LIGNITO BITUMINOSO ANTRACITA.

ser determinadas por la composición, la madurez y la pureza; o bien examinando el grado de clasificación y redondez de las partículas. Si las partículas son más finas que la arena ($1/16$ mm), la roca es un sedimento de grano fino (pelita). La determinación de los sedimentos de grano fino depende principalmente de las características de textura más bien que de la composición mineral, porque los minerales presentes son todos de grano demasiado fino para permitir la identificación macroscópica. Entre las rocas de grano fino, la lutita se caracteriza por su propiedad física única, a saber, la hendibilidad o fisilidad. La limolita o piedra de fango es la de grano más grueso entre las rocas de grano fino, y es enteramente carente de hendibilidad. La argilita y el esquisto arcilloso (de lodo o barro) están esencialmente constituidos por minerales arcillosos, son densos, de apariencia más o menos uniforme. Mientras que la argilita mojada es claramente plástica, la piedra de lodo no lo es, debido a la presencia de elementos barrocos.

Por otra parte, las rocas no clásticas son de textura claramente granular cristalina. Ellas están agrupadas en la parte inferior de la tabla. La mayoría de las rocas sedimentarias no clásticas o depositadas bioquímicamente son esencialmente monominerálicas. Entre las rocas no clásticas, las de carbonatos son, con ventaja, las más abundantes. La caliza está compuesta de calcita y debe reaccionar vigorosamente con el HCl diluido frío; si la reacción es débil, la caliza es dolomítica, si no tiene lugar ninguna reacción cuando se aplica el HCl diluido, la roca de carbonato es probablemente dolomita. La creta es una roca calcárea, pero su coherencia es tal que la roca es desmenuzable (friable). El pedernal o silex (chert) está compuesto predominantemente por cuarzo criptocristalino y calcedonia de grano fino; se distingue por su dureza superior ($H = 7$) y su fractura concoidea. Las evaporitas comunes, como la roca yesífera, la roca anhidrita y la sal de roca (sal gema), pueden identificarse por su elemento mineral principal. Los diferentes carbones se reconocen por propiedades físicas de diagnóstico tales como el lustre, el color, la fractura, la dureza y la presencia o ausencia de fósiles de plantas; las observaciones dadas en la tabla pueden ser de valor en la identificación del carbón mineral.

Naturalmente muchas rocas sedimentarias, como la diatomita, la fosforita, etc., no están incluidas en la tabla, pero por el aprendizaje del procedimiento apropiado para la identificación de las rocas puede asignárseles un nombre provisional. Aunque la tabla y el procedimiento

esbozados arriba, simplifican la identificación de las -
rocas, es importante el conocimiento de la petrogénesis
sedimentaria para la comprensión y la determinación de
las rocas sedimentarias.

III.- CLASIFICACION DE LAS ROCAS METAMORFICAS.

Hay muchos modos de cómo pueden clasificarse convenientemente las rocas metamórficas. El método más sencillo y práctico -- consiste en dividir las rocas foliadas y no foliadas, -- como lo han hecho Pirson y A. Knopf.

Los criterios de campo son fundamentales en el estudio de las rocas metamórficas. Algunas rocas térmicamente metamorfoseadas están intimamente asociadas con las intrusiones ígneas; -- otras rocas deformadas cinéticamente están localizadas a lo largo de las bases de las fallas de empuje o zonas de cizalle o intenso; y aun otras rocas metamorfoseadas dinamo-térmicamente están relacionadas en una escala regional con la deformación de la corteza. Los estudios de campo de las asociaciones de rocas arrojan importante luz sobre la causa última del metamorfismo y el origen de las rocas metamórficas. Por ejemplo, los criterios de los orígenes ígneo o sedimentario son comúnmente las relaciones de campo. El paso gradual de una roca metamórfica a sedimento o ígnea es una buena evidencia. La conservación de rasgos estructurales originales o trama relicta (velada, pero no borrada), tan conclusivos respecto al origen de las rocas metamórficas, se demuestra mejor en el campo. -- Los amigdaloides, los diques o las pegmatitas indican orígenes ígneos; y la estratificación, las guijas, los fósiles de corriente indican sedimentos. Finalmente, la observación cuidadosa de campo puede delinear zonas de contacto progresivo, -- así como también de metamorfismo regional.

La constitución del agrupamiento mineral producido por el metamorfismo es el mejor criterio de la temperatura y la presión. Los minerales proporcionan también cierta indicación de la naturaleza de la roca madre. Por ejemplo, la estauroлита -- es típicamente un mineral de los esquistos de derivación pelítica. El grafito se deriva en su mayoría de un sedimento. Los minerales se han usado extensamente para calificar el grado o intensidad del metamorfismo.

La textura de las rocas metamórficas determinada tanto en el campo como en el laboratorio, por métodos, tales como la investigación macroscópica y la petrotrama, constituye un registro completo de la intensidad y clase de deformación que interviene en el metamorfismo.

Como ambos criterios, el mineralógico y el estructural, puede ser reconocidos con facilidad en los ejemplares de mano, el método macroscópico es el medio más simple y práctico de clasificar las rocas metamórficas. Por esta razón se ha preparado la tabla 3-1 de manera que incluya a las rocas metamórficas comunes, dispuestas según las tres texturas distintas; a saber: cataclástica, no foliada y foliada.

Los tipos de metamorfismo, minerales metamórficos y tramas (estructura y textura) metamórficas ya antes tratados, indican que las rocas metamórficas tienen un campo único de ocurrencia y formación física. Ciertas rocas metamórficas formadas en un ambiente metamórfico particular se caracterizan por minerales y texturas metamórficas diferentes. Por ejemplo, las rocas térmicamente metamorfoseadas, como los mármoles y los skarns, se caracterizan por su textura granoblástica, originada porque el esfuerzo desempeñó un papel muy pequeño en su formación. Por otra parte, las rocas metamorfoseadas regionalmente, como las pizarra (slates) y los esquistos, formadas bajo un potente esfuerzo, se caracterizan por su diversas texturas foliadas. Por lo tanto, para identificar las rocas metamórficas es esencial reconocer las texturas metamórficas comunes en tres texturas distintas; a saber: la cataclástica, la no foliada y la foliada. Una vez que se ha determinado la textura, puede acercarse más a la roca que se tiene bajo investigación. Entre las rocas no foliadas, como el mármol, la cuarcita y el hornfels, las texturas pueden ser de grano fino, mediano o grueso. Entre las rocas típicamente granulosas y típicamente esquistas, algunas pueden ser de transición; tales rocas pueden manejarse usando un adjetivo calificativo, como gneis bandeados, mármoles esquistosos y cuarcitas esquistas.

La textura cataclástica se manifiesta por la fragmentación intensa o por una apariencia de mosaico granular que afecta a toda la roca excepto los centros de los elementos minerales constitutivos más grandes de una roca metamórfica como resultado de la deformación mecánica ocurrida durante el metamorfismo de dislocación o el cataclástico. Las rocas metamórficas con textura cataclástica, como la brecha triturada, las rocas flaser, la milonita, etc., son difíciles de estudiar en los ejemplares de mano y deben comprobarse en el campo.

El término "foliación", se refiere al paralelismo mutuo o alineamiento de los minerales laminares, como la biotita, la muscovita, la clorita, el talco, etc., en las rocas metamórficas. Como uno de estos minerales tiene su crucero en hojas delgadas, las rocas en las que están alineados se parten fácilmente en una dirección con superficies regularmente lisas. Esta orientación paralela con hojas delgadas y fácil de dividirse, es la textura común de muchas rocas metamórficas, como las pizarras (slates), las filitas, los esquistos, etc. Los gneis pueden estar burdamente foliados, con hojas gruesas y superficies ásperas, debido a la preponderancia de los minerales cuarzo-feldespáticos sobre otros componentes micaceos.

La textura descrita como granoblástica se realiza principal--

mente en las rocas compuestas esencialmente de minerales equidimensionales, como el cuarzo, el feldespato, la calcita, la augita, la diópsida, etc. Por tanto las rocas no son foliadas.

Entre las rocas metamórficas no foliadas, los skarns (rocas de silicatos de calcio) y los hornfelses son difíciles de clasificar en los ejemplares de mano. Son esenciales para su identificación las relaciones de campo con las intrusiones ígneas. -- Los mármoles o rocas de carbonatos, desde la de grano fino hasta la de grano grueso, son fáciles de determinar, muchos minerales que se encuentran en los mármoles, como la diópsida, la wollastonita, la vesuvianita, la grosularita, son únicos, y no están presentes comunmente en las rocas carbonatadas premetamórficas. Las cuarcitas son rocas metamórficas compuestas principalmente de cuarzo que ha sufrido recristalización. Su durabilidad y resistencia provienen del mutuo entrelazamiento de los cristales de cuarzo.

Entre las rocas finamente foliadas, el grado de recristalización, el tamaño del grano y el lustre, aumentan desde la argilita y la pizarra (slate) hasta la filita. Las argilitas están -- firmemente endurecidas y son tan similares a las pizarras (slates) que es necesario el estudio en el campo para confirmar su identidad. Las pizarras (slates) exhiben una esquistosidad planar perfecta, aunque por lo general los minerales no pueden determinarse macroscópicamente. Las filitas son rocas esquistosas de grano fino que ocasionalmente muestran fajeado producido por segregación incipiente; característicamente, los planos de esquistosidad tienen un lustre satinado originado por la abundancia de muscovita y de clorita.

Los esquistos son productos de metamorfismo regional, y todos -- los esquistos son fuertemente esquistosos. Los minerales de hábito laminar son particularmente abundantes en los esquistos y su orientación subparalela hace notable la esquistosidad; la -- formación de capas por segregación está generalmente bien realizada. El tamaño del grano de los minerales principales permite su fácil identificación en los ejemplares de mano. Sobre la base de los minerales característicos prominentes, pueden identificarse los esquistos de todas clases con exactitud, como es -- quisto de clorita, esquisto de biotita, esquisto de actinolita, etc.

Los gneis son rocas de grano grueso, fajeadas irregularmente en las que la foliación está deficientemente definida a causa de la preponderancia de los minerales granoblásticos sobre los laminares. Las variedades comunes del gneis son el gneis de granito, el gneis de grabo, etc.

Las anfibolitas son rocas de grano mediano a grueso, compuestas

principalmente de hornblenda y plagioclasa su foliación se debe al alineamiento paralelo de los prismas de hornblenda, pero es menos clara que en los esquistos típicos.

Las granulitas son rocas metamórficas granoblásticas de grano uniforme formadas por metamorfismo regional a temperatura y presión elevadas. Las rocas no son manifiestamente esquistosas; la foliación que está presente se debe a la orientación paralela de lentes planas compuestas de cuarzo, feldespatos, hiperstena y granate.

La charnockita y la eclogita son rocas raras. Son productos de metamorfismo regional o de metamorfismo plutónico, formados a extremada presión y elevada temperatura, y su aparición se limita a las áreas de escudo precámbricas. La charnockita incluye a las rocas graníticas portadoras de hiperstena y a las variedades intermedias y máficas afines. La eclogita es una roca muy densa, compuesta principalmente de omfacita, piropo-almándina y rutilo.

Las migmatitas son rocas mezcladas y ocurren como rocas de la zona de los bordes en torno de los plutones ígneos, o bien están limitadas a las áreas de escudo precámbricas. El entremezclamiento del material granítico y metamórfico tiene lugar a una escala tan fina que es difícil distinguirlo en un ejemplar de mano.

La tabla y la breve descripción que se presentan deben simplificar la clasificación y la determinación del origen de las rocas metamórficas comunes así como su determinación macroscópica.

CLASIFICACION DE LAS ROCAS METAMORFICAS

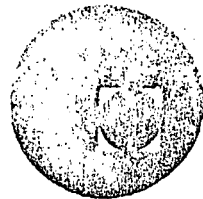
TABLA 3-1

TEXTURA	NOMBRE DE LA ROCA	TIPO DE METAMORFISMO	ROCA PREMETAMORFICA
FOLIADA	PIZARRA FILITAS ESQUISTOS DE MICA ESQUISTOS DE ESTAUROLITA ESQUISTOS DE.....	REGIONAL	LUTITAS CUALQUIER TIPO DE ROCA
	GNEIS DE CUARZO Y FELESP. GNEIS DE....		CUALQUIER TIPO DE ROCA
NO FOLIADA	HORNFELS O CORNEANA SKARN MARMOL METACUARCITA	DE CONTACTO DE CONTACTO DE CONTACTO O REGIONAL DE CONTACTO O REGIONAL	DE CUALQUIER TIPO DE ROCA CALIZAS IMPURAS DE CALIZAS ARENISCAS RIOLITAS GRANITOS
CATACLASTICA	BRECHA DE FALLA MILONITA FILONITA CATACLASITA	CATACLASTICO	DE CUALQUIER TIPO DE ROCA





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE
RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 3: HIDROGEOLOGIA
Fotointerpretación y su Aplicación en la Prospección
de Aguas Subterráneas

OCTUBRE, 1978.

FOTOINTERPRETACION Y SU APLICACION EN LA PROSPECCION DE AGUAS SUBTERRANEAS.

Notas tomadas del curso de Geohidrología impartido en 1972 en la Sección de Graduados E.S.I.A I.P.N. formuladas por Ing. Robi sel Chiñas L.

I.- INTRODUCCION

En la planeación de los Recursos Hidráulicos, se plantea la necesidad de elaborar proyectos integrales de aprovechamientos tanto del agua superficial como subterránea basados en la evaluación de dichos recursos. En estas actividades el agua subterránea ocupa un renglón muy importante, y requiere para su investigación, de la participación interdisciplinaria y la aplicación de varias tecnologías.

En nuestro país donde existen muchas áreas con escasa información geohidrológica, se hace necesario iniciar prácticamente con la prospección o búsqueda del agua subterránea, fijando los sitios para las exploraciones geofísicas o para las perforaciones y posteriormente, en otras etapas, dentro de la metodología de investigación de los recursos hidráulicos, es conveniente establecer un marco geohidrológico o modelo conceptual que sirva de base para la -- interpretación del funcionamiento de los acuíferos a fin de definir las zonas de explotación mas convenientes o en su caso reglamentar la extracción del agua subterránea.

Mucha de la información necesaria para llegar a estos objetivos puede ser obtenida con rapidez y bajo costo, mediante la interpretación de fotografías aéreas, ya que éstas ofrecen una visión regional del terreno, de todos los aspectos que interesan al estudio del agua subterránea, tales como la geomorfología, el drenaje superficial, las fronteras superficiales de unidades geohidrológicas, la vegetación y uso del suelo, y por esa razón es útil también para aquellas zonas que ya están en explotación o que cuentan con cartas geológicas, pues éstas generalmente no registran toda la información útil para el estudio del agua subterránea.

Por ser de mucha utilidad y por la riqueza de información que se obtiene de las fotografías aéreas, en estas notas se señalan los alcances y procedimientos de la fotointerpretación en el estudio del agua subterránea y sobre la manera más conveniente de registrar la información obtenida.

II.- INTERPRETACION DE FOTOGRAFIAS AEREAS.

La interpretación de fotografías aéreas es una técnica basada en la observación y análisis de las imagenes fotográficas a fin de deducir el significado de éstas: la calidad y cantidad de información que se puede obtener, depende de la formación y experiencia del fotointerprete y del tipo de material fotográfico utilizado.

La técnica de fotointerpretación proporciona información emi-- nente de tipo cualitativo y requiere de la identifi--

cación análisis y clasificación de los rasgos de los objetos fotografiados a fin de conceptuar la interrelación que existe entre cada uno de los factores que condicionan un terreno determinado, que está en proceso de observación. Esta actividad de ninguna manera desecha los trabajos de campo, pero se ve considerablemente reducida, en virtud de que previamente se pueden ubicar en las fotografías aéreas los sitios de muestreo y se puedan programar los recorridos a los lugares de interés.

En los estudios de fotointerpretación intervienen distintos factores que influyen en la calidad de la fotointerpretación; entre los más importantes se tienen los siguientes.

- a).- Característica de la fotografía aérea
- b).- La imagen estereoscópica
- c).- Característica de la fotointerpretación

Fotografías aéreas.- La fotografía es una proyección central que registra todos los objetos visibles en superficie terrestre cuyas características geométricas resultan incorrectas debido al desplazamiento causado por el relieve y por la distorsión de la cámara fotográfica. Existen numerosas características de la fotografía aérea que influyen en la fotointerpretación y que son: - calidad de la imagen, tipo de cámara, tipo de películas, tipo de filtro, proceso de revelado, estación durante la cual fué tomada la fotografía, escala, dirección del vuelo.

Entre la variedad de películas existentes, la película pancromática (blanco y negro) tiene el mayor uso y tradicionalmente es la que se ha utilizado en los trabajos de fotointerpretación, sin embargo actualmente con el avance de las nuevas técnicas de percepción remota, se han desarrollado nuevos tipos de película y filtros permitiendo mejorar también la calidad de la fotointerpretación y consecuentemente obtener una mayor riqueza de información.

En la práctica de la fotointerpretación la utilización de las fotografías a color e infrarrojo a color ha dado buenos resultados en los estudios de cobertura vegetal, suelos y cuerpos de agua, ya que por la calidad de la información, se disminuye considerablemente la verificación de campo.

La escala de la fotografía está determinada por la relación que existe entre la distancia focal de la cámara y la altura de vuelo. La elección de las escalas fotográficas depende mucho del tipo de trabajo por desarrollar; comunmente se recomienda la escala 1:25,000 a 1:50,000 para trabajos de reconocimiento y 1:10,000 a 1:20,000 para trabajos de detalle; sin embargo debe tenerse presente dos factores que influyen en el uso de la fotografía y que son el relieve y la vegetación. Para fines geomorfológicos a veces es conveniente contar con fotografías de escala chica ya que en una sola fotografía pueden aparecer estructuras geológicas de conjunto, que a una escala mayor, registrados parcialmente, pudieran pasar desapercibidos.

Estereoscopia.- La interpretación de fotografías aéreas requiere primordialmente de la utilización de fotografías estereoscópicas y éstas no son más que fotografías que contienen rasgos y objetos registrados desde posiciones diferentes del avión y que al examinarlos a través de un estereoscopio se puede observar tridimensionalmente.

En general puede decirse que cuando los objetos son observados con un solo ojo (visión monocular) estos se perciben únicamente en dos dimensiones y solamente la sensación de profundidad se obtiene utilizando los dos ojos (visión binocular). La visión estereoscópica es la reproducción artificial de la visión binocular y se puede obtener utilizando estereocópios o anaglifos. Comúnmente en los trabajos de fotointerpretación se utilizan estereoscópios de lentes, prismas y espejos.

Características de la fotointerpretación.- La parte más importante de los trabajos de fotointerpretación la constituye el elemento humano y a las finalidades a la que va orientada la fotointerpretación; en la mayoría de los casos, la calidad depende fundamentalmente de la experiencia y formación profesional del interprete.

La práctica de la fotointerpretación aconseja que los trabajos con fines geológicos, agua, suelos, bosques, urbanismo, actividades agrícolas, etc, sean desarrollados por personas con una formación acorde a esas disciplinas; las cuales deben reunir ciertas condiciones fisiológicas y psicológicas favorables para aplicar la técnica inductiva y deductiva que se utiliza en la fotointerpretación.

Para el caso de una interpretación geohidrológica los fotointerpretes, deben tener una base de conocimientos geológicos e hidrológicos y de uso del suelo; para poder conceptuar a través de fotografías una zona en proceso de estudio geohidrológico.

De todas maneras, en términos generales; la fotointerpretación utiliza una serie de criterios para identificar, analizar y clasificar los rasgos fotográficos, bajo una visión estereoscópica, como son:

Criterios derivados de las características físicas de la fotografía como son: textura, tono y color fotográfico.

Criterios derivados de las características de tamaño y forma de los objetos fotografiados.

Criterios derivados de las características topográficas y geomorfológicas de las zonas fotografiadas.

Criterios derivados de las características de los suelos, cobertura vegetal y su relación con el uso actualizado del suelo o actividad agrícola.

III.- INTERPRETACION FOTOGEOHIDROLOGICA

La investigación del agua subterránea requiere de varias etapas que son:

- La prospección y determinación de las condiciones geohidrológicas.
- La determinación de las características físicas e hidrodinámicas de los acuíferos.
- La hidrología subterránea o la determinación del comportamiento de los acuíferos ante la extracción y la recarga.

En la primera etapa se trata de determinar la presencia del agua subterránea en regiones prácticamente libres de explotaciones; basándose en el conocimiento de la climatología y geología, ya que la presencia, naturaleza y flujo del agua subterránea, es función del clima actual, de la morfología petrográfica, estratigrafía y de la estructura geológica.

En el caso del clima generalmente se trata de hacer el análisis de la precipitación, la temperatura y evaporación como -- elementos que intervienen en los términos del ciclo hidrológico, -- pero también es importante en el aspecto geohidrológico ya que en muchos acuíferos son función del clima del pasado; por ejemplo: -- aquellas zonas que por disolución se han convertido en acuífero. -- Asimismo es importante el clima en la calidad del agua pues sabido es; que muchas rocas de origen marino o depositadas bajo condiciones de aridez extremada, frecuentemente contienen agua salina que no ha podido ser lavada debido principalmente a condiciones climáticas.

La otra base para determinar la presencia del agua es la geología, ya que con éllas se trata de definir y analizar las características de los terrenos para deducir las condiciones geohidrológicas. Es en esta etapa, donde conviene utilizar las fotografías aéreas como medio para estudiar la geología del agua subterránea.

El objetivo de la prospección fotogeohidrológica es definir, a través de fotografías aéreas, donde quedan ubicadas las zonas de recarga y de acumulación del agua subterránea, para fijar los sitios más convenientes y efectuar estudios de resistividad -- eléctrica o para ubicar los pozos de exploración; estos tendrán -- por objetivos serán las de establecer un modelo tridimensional de la zona estudiada y de definir las características hidrodinámicas de los acuíferos en una segunda etapa de investigación del agua subterránea.

En las etapas subsecuentes del estudio del agua subterránea se trata de establecer una base objetiva que sirva de marco y de base, para que los hidrólogos cuenten con el material necesario para desarrollar la etapa de evaluación de los acuíferos; ---- esta base objetiva puede estar representada por una -----

carta geohidrológica o un plano fotogeohidrológico, conteniendo todos los datos investigados (forma, drenaje, fronteras de las unidades hidroestratigráficas o geohidrológicas y secciones geológicas) que señalen la estructura geológica y que ayuden a establecer un modelo tridimensional de los acuíferos.

En efecto la interpretación de las medidas geofísicas y la interpretación de la estructura del subsuelo con datos aislados de las perforaciones pueden ser auxiliados con los datos obtenidos en superficie con la fotointerpretación. Asimismo al hacer el estudio de pozos y manantiales, con dicho modelo se puede auxiliar a la interpretación de los análisis geoquímicos, y las curvas de elevación y evaluación de los niveles estáticos. Finalmente, al analizar el uso del suelo por las actividades agrícolas es posible estimar aproximadamente el volumen de extracción que se utiliza para el riego de determinados cultivos.

En los estudios geohidrológicos a partir de fotografías aéreas, se incluyen los siguientes procesos:

- a).- Obtención del material fotográfico
- b).- Estudio de la geología del agua subterránea
- c).- Análisis del uso del suelo
- d).- Comprobación de campo
- e).- Registro de la información obtenida
- f).- Interpretación de las condiciones geohidrológicas

a).- Obtención del material fotográfico.- En estas notas no se tratará el tema de cual es el procedimiento de obtener las fotografías aéreas y la forma de obtención de los mosaicos fotográficos de contacto; basta decir que la escala más conveniente para un estudio fotogeohidrológico pueden variar entre 1:25,000 a 1:50,000 y para integrar los datos de la fotointerpretación -- conviene utilizar mosaicos de contacto, (no es necesario que sean rectificadas) escalas de 1:50,000 a 1:100,000. Conviene señalar que para estos estudios de fotointerpretación, se pueden utilizar vuelos aerofotográficos ya existentes en oficinas gubernamentales, como por ejemplo la Comisión de Estudios del Territorio Nacional que tiene levantado una gran parte del país o adquirirlos de los archivos de compañías especializadas en levantamientos aerofotográficos. Desde luego es recomendable utilizar un -- vuelo reciente, si éste se aprovecha para proyectos integrales, en donde se requieran investigar otros recursos o el uso actualizado del suelo.

b).- Estudio de la Geología del Agua Subterránea.- En la fotointerpretación geohidrológica, el estudio del agua subterránea abarca: el análisis de las formas del terreno, el análisis de las características del drenaje superficial, el análisis de la estructura geológica y la delimitación de las fronteras de las --

unidades geohidrológicas e hidroestratigráficas.

c).- Las formas del terreno.- En el análisis de las formas del terreno se trata de señalar las variaciones de las pendientes del relieve, lomeríos y llanuras, a través de la observación estereoscópica, e interpretar en cada tipo de terreno la presencia de la cobertura intemperizada o ausencia de ella por erosión, que son algunos de los factores que intervienen en el escurrimiento superficial o retención del agua de lluvia.

El estudio de la morfología también debe hacerse analizando conjuntamente las características de las zonas donde aparecen cuerpos de agua manantiales, ríos, lagos, pantanos. Este procedimiento permitirá introducir más los datos geohidrológicos con la geomorfología, ya que en realidad la morfología es función del clima, la geología y el tiempo.

Por otra parte aunque existe una gran variedad de formas del terreno es conveniente agruparlas de acuerdo a su origen y estructura e integrarlas a provincias geológicas para facilitar su estudio, en una etapa de reconocimiento, pues frecuentemente se observan características similares entre las cadenas montañosas y las divisiones climáticas; incluso de un continente a otro. Este criterio podría ser útil para iniciar el establecimiento de un modelo que puede diferir de un lugar a otro pero en general puede tener muchas similitudes.

A continuación se señala los tipos más frecuentes de morfologías que están relacionadas con la estructura y la calidad de los terrenos, de acuerdo con la clasificación geomorfológica de Von Engel. En la figura 1 y 2 puede apreciarse las formas típicas que adoptan los materiales volcánicos.

Clasificación Geomorfológica de Von Engel.

1.- CLASES DE ESTRUCTURAS SIMPLES

A.- Unidades geomórficas de materiales no consolidados o débilmente consolidados que tienen en lo general una estructura horizontal o simple que está bien definida o en algunos casos poco definida.

- 1.- Llanura costera de levantamiento
- 2.- Llanura o meseta de pie de monte
- 3.- Llanura de tundra
- 4.- Llanura fluvial, lacustre y deltaica
- 5.- Erg o llanuras de dunas de arena
- 6.- Llanura glacial
- 7.- Llanura de loess

B.- Unidades geomórficas compuestas de roca sedimentarias más o menos consolidadas o en algunos casos de rocas de origen ígneo. Los materiales, como en el caso A se encuentran agrupados uniformemente y con una estructura simple.

8.- Meseta interior

9.- Cuenca de lopolito

10.- Meseta o llanura de corriente de lava

11.- Edificio volcánico

C.- Unidades geomórficas de rocas casi totalmente calcáreas con una estructura simple debido a la homogeneidad del material.

12.- Carst

13.- Isla o barrera de coral

2.- CLASES DE ESTRUCTURA DESORDENADAS

D.- Unidades geomórficas plegadas o falladas que se formaron de rocas compuestas de sedimentos consolidados o que incluyen otros materiales sedimentarios.

14.- Domo de levantamiento

a).- Lacolito

b).- Batolito

15.- Montaña plegada

a).- de pliegues simples

b).- de pliegues dislocados

16.- Montañas de fallamiento

F.- Unidades geomórficas constituidas principalmente por escudos de rocas rígidas y antiguas; en este caso la morfología puede ser de llanura, de meseta y de domo.

17.- Escudo de rocas ígneas metamórficas antiguas

18.- Peneplano de sedimentos y de rocas ígneas

19.- Glaciar continental

d).- Drenaje Superficial. - El análisis del drenaje superficial se hace con el fin de señalar, junto con la morfología, las diferencias que existen en la densidad del drenaje, para definir las zonas que ofrecen mayor escurrimiento o infiltración. Durante el análisis del drenaje también se puede obtener información sobre la ubicación de los aprovechamientos hidráulicos como presas y bordos o sobre la ubicación de los manantiales, puesto que ellos influyen sobre la recarga de los acuíferos.

Al hacer el estudio del drenaje se señalarán en las fotografías: el cauce principal y todos los tributarios indicando o separando las subcuencas que interesen al estudio; esto es con el objeto de establecer la densidad de drenaje en longitud de cauce por superficie y relacionarlo con el tipo de cobertura -- intemperizada y tipo de roca, al hacer un análisis muy preliminar de la disponibilidad de agua en una cuenca.

Existen muchos arreglos de drenaje que son indicativos -- de las características geohidrológicas de los terrenos, como -- por ejemplo: Los drenajes con textura abierta, frecuentemente -- son indicativos de materiales permeables, rocas difíciles de -- erosionar o formaciones masivas y los drenajes con textura fina, se desarrollan normalmente en materiales impermeables en zonas -- fácilmente erosionables o donde el drenaje interno es lento.

Otras características que se debe tener presente durante el análisis del drenaje, es el grado de uniformidad de los modelos de drenaje ya que un sistema de drenaje uniforme y bien integrado, puede ser indicativo de cierta homogeneidad en la constitución de los terrenos y pueden manifestar susceptibilidad de erosionarse; en cambio las zonas no integradas o con ausencia de drenaje, puede deberse a la presencia de materiales granulares -- (aluviones), a la presencia de rocas permeables por fractura --- ción o cavidades y también puede desarrollarse en regiones de -- morfología plana, que presentan zonas inuendables o de encharcamiento.

Estructura geológica. -- El análisis de la estructura geológica se dirige principalmente a definir el grado de fracturación, posición, estratificación y potencia de las formaciones, -- en forma cualitativa, pero también pueden definirse cuantitativamente mediante el uso de la regla de paralaje, apoyada en datos de campo o cotas altimétricas.

Atendiendo a este tipo de medidas y a las características geomorfológicas se puede deducir en forma especulativa la -- estructura del subsuelo que es un factor decisivo en las condiciones de flujo y acumulación del agua subterránea.

Cuando se tienen medidas geofísicas y datos de perforaciones, estos pueden correlacionarse con las características -- estructurales de superficie para definirse una distribución en el espacio de los distintos tipos de terrenos y establecer la -- interrelación entre las distintas unidades los cuales --

pueden ser concordantes, discordantes, en bloques, o aparecer --- como un fondo rocoso de morfología irregular.

Delimitación de las fronteras de las unidades geohidrológicas o hidroestratigráficas. - Esta actividad probablemente sea la de mayor significación en el estudio del agua subterránea ---- porque con ella se puede valorar cualitativamente la permeabili-- dad de los materiales ya que durante el análisis, se toma en con-- sideración la naturaleza, secuencia y distribución, tanto de los materiales consolidados como de los no consolidados y también se toma en cuenta la granulometría morfología y estructura de las -- formaciones.

La delimitación de las fronteras entre rocas y sue-- los se hace principalmente por la observación de las discontinui-- dades y heterogeneidades de los terrenos que son derivados de las condiciones de depósito, de la fracturación, disposición de la es-- tratificación, o por la presencia de zonas arcillosas. El análi-- sis de estos factores son los que permiten indicar los sitios de-- retención, recarga, flujo y acumulación del agua subterránea o -- simplemente señalar zonas impermeables.

Para la delimitación de las fronteras de unidades - de rocas y suelos se presentan ciertas dificultades por la enorme variedad de condiciones geológicas que existen y que frecuentemen-- te se observan en la superficie con rasgos morfológicos determina-- dos y otras veces están enmascarados o poco definidos por una co-- bertura intemperizada o por efecto de la erosión. En estas unida-- des pueden estar incluidos las rocas estratificadas, solubles, fo-- liadas, las derivadas de emisiones volcánicas, o los materiales - poco consolidados que forman rellenos de cuenca o de valles. La - mayoría de las veces, estas unidades presentan condiciones aniso-- tropas que condicionan las características de permeabilidad y geo-- hidrológicas en general.

Las rocas estratificadas son bastante complejas, no sólo porque algunas veces están falladas plegadas o fracturadas, - sino porque algunas tienen normalmente una disposición de asocia-- siones alternantes o con cambios de facies laterales, de materia-- les de diferente calidad y permeabilidad.

En el caso de las rocas solubles, la presencia de - cavidades, frecuentemente con una distribución irregular hace que la circulación de agua en una red cárstica, presente serios probl-- mas de determinación.

En zonas de actividad volcánica solo con excepción-- aparecen estructuras mas o menos definidas, pues normalmente se -- encuentran asociadas emisiones de diferente composición (lavas y -- tobas) cuyas características geohidrológicas y de permeabilidad - resultan diferentes.

En el caso de los materiales poco consolidados los-- mas importante desde el punto de vista del agua subterránea, ellos ofrecen una estructura heterogénea que obedece a la forma y medio

de depositación y cuyo funcionamiento geohidrológico resulta diferente porque existen diferencias en la estructura, granulometría y continuidad; tales condiciones se presentan por ejemplo de cuencas cerradas (bolsones), rellenos de valle o depósitos de llanuras costeras.

Son muchos los casos en que las rocas y los suelos presentan condiciones estructurales complicadas; en la práctica, las unidades geológicas simples y homogéneas, son poco frecuentes; por esa razón en un estudio geohidrológico, se tiende hacia la agrupación de rocas y suelos en unidades geohidrológicas o unidades hidroestratigráficas de acuerdo a sus características de permeabilidad.

Cuando se hace referencia a una unidad geohidrológica, se piensa en una agrupación de rocas o suelos con características hidrológicas similares, de manera de evitar trabajos demasiado detallados, innecesarios para el estudio del agua subterránea y cuando se hace mención de unidades hidroestratigráficas se trata de una investigación estratigráfica que se efectúa como parte de un modelo hidrológico, en la cual se trata de agrupar formaciones contiguas con las mismas características geohidrológicas, independientemente del piso o período geológico a que pertenezcan.

Es muy frecuente, por ejemplo, que paquetes grandes de areniscas o calizas que presentan divisiones estratigráficas y que presentan varios pisos contiguos, desde el punto de vista geohidrológico pueden resultar acuíferos, entonces para el estudio del agua subterránea se trata de una unidad hidroestratigráfica. También es cierto que a menudo formaciones estratigráficas cuando son homogéneas pueden corresponder a unidades hidroestratigráficas, o también de una sola formación, por cambio de facies, se puede derivar otra unidad,

En suma la delimitación de las fronteras, de las unidades geohidrológicas e hidroestratigráficas en superficie, complementada con informaciones que situen estas unidades en el espacio, permitirá llegar a la conclusión de que se pueda tener una clasificación de modelos geohidrológicos en un número menor de categorías que las que pudieran derivarse únicamente por el análisis geológico, de cada una de las diferentes condiciones que se presentan en las provincias geológicas mencionadas.

c.- Análisis del uso del suelo.- Otro tipo de análisis que se realiza por medio de la fotointerpretación con fines de investigar el agua subterránea, es el de estimar los volúmenes de extracción mediante el uso del suelo por las actividades agrícolas, en zonas que están sujetas a explotación. Aunque este análisis requiere de contar con fotografías actualizadas, a veces es necesario realizarlos, ya que la mayoría de las zonas donde se explota el agua subterránea con fines de irrigación, no se miden los caudales de extracción; por este motivo, en los estudios de cuantificación se recurre, el procedimiento de considerar la superficies cultivadas y las láminas de riego utilizadas.

En este caso es relativamente fácil identificar en la fotografía aérea la superficie y el tipo de cultivo que riega cada pozo.

d).- Comprobación de campo.- La interpretación fotogeohidrológica no excluye los trabajos de campo sino que únicamente los disminuye en un alto porcentaje y éllo necesariamente debe realizarse atendiendo los renglones mencionados, para un estudio geohidrológico; durante el trabajo de fotointerpretación, debe señalarse los rasgos de interés para su comprobación así como los accesos a estos sitios de interés. Esto permitirá al fotointerprete rectificar o ratificar lo realizado durante la interpretación de los modelos estereoscópicos, complementando el estudio mediante el análisis, en los laboratorios, de las muestras de rocas suelos y agua que son colectados durante el reconocimiento de campo.

c).- Registro de la información obtenida.- Los resultados obtenidos mediante fotointerpretación y su correspondiente comprobación de campo, es conveniente reunirlos en unidades de igual característica para hacer una explicación práctica de las condiciones geohidrológicas y que puede ser de mucho interés por las analogías que se presenten en otras provincias geológicas. Estas agrupaciones forman las unidades geohidrológicas o hidroestratigráficas cuyas fronteras se transfieren a plenos base o a mosaicos fotográficos de contacto, a efecto de tener una base objetiva donde se presenten conjuntamente, todos los factores que intervienen en el estudio y que deberá conducir prácticamente en un plano de isopermeabilidad. La transferencia de datos a los mosaicos se puede hacer por comparación de los rasgos de las imágenes fotográficas y dados los niveles de estudio, que son de tipo regional, no se requiere que los mosaicos sean rectificadas.

Otro tipo de registro lo constituye las secciones transversales que con la información puntual de las perforaciones o secciones de la geofísica, nos permitirá representar un modelo tridimensional de la estructura del subsuelo, conjuntamente con la morfología.

Al agrupar los diferentes tipos de materiales se buscará la forma de hacerlo de una manera práctica, que explique a través de la simbología, tanto las características geológicas (morfología, petrografía, estratigrafía y estructura) adaptada a la nomenclatura geológica de la región, como las características geohidrológicas de cada unidad hidroestratigráfica (permeabilidad condiciones de recarga, flujo y almacenamiento).

Cuando se trata de materiales no consolidados generalmente de tipo aluvial es conveniente registrar la información de acuerdo con la granulometría de los sedimentos utilizando el sistema unificado de clasificación de suelos, para hacer mas comprensible las condiciones de permeabilidad. En el cuadro 1 se señala el sistema unificado de clasificación de suelos versión S.O.P. La utilización de símbolos, de esta clasificación, ayuda bastante a comprender cual ha sido el proceso de la depositación en una zona determinada.

SISTEMA UNIFICADO DE CLASIFICACION DE SUELOS (VERSION S.O.P.)

PROCEDIMIENTO DE IDENTIFICACION EN EL CAMPO <small>(Excluyendo los partículas mayores de 7.6cm (3") y basando las fracciones en pesos estimados)</small>				SIMBOLOS DEL GRUPO (+)	NOMBRES TÍPICOS	INFORMACION NECESARIA PARA LA DESCRIPCION DE LOS SUELOS
SUELOS DE PARTICULAS GRUESAS Más de la mitad del material es retenido en la malla N° 200 (+) Los aproximadamente los más pequeños visibles a simple vista)	GRAVAS Más de la mitad de la fracción gruesa es retenida en la malla N° 4 Para clasificación visual puede usarse 1/2 cm como equivalente a la abertura de la malla N° 4	GRAVAS LIMPIAS (Cantidad apreciable de partículas finas)	AMPLIA GAMA EN LOS TAMAÑOS DE LAS PARTICULAS Y CANTIDADES APRECIABLES DE TODOS LOS TAMAÑOS INTERMEDIOS.	GW	GRAVAS BIEN GRADUADAS, MEZCLAS DE GRAVA Y ARENA CON POCO O NADA DE FINOS	<p>Debe el nombre típico, indiquense los porcentajes aproximados de grava y arena, tamaño máximo, angulosidad, características de la superficie y dureza de las partículas gruesas, nombre local y geológico, cualquier otra información descriptiva pertinente y el símbolo entre paréntesis</p> <p>Para los suelos inalterados agregúese información sobre estratificación, compacidad, cementación, condiciones de humedad y características de drenaje</p> <p>Ejemplo: Arena limosa, con grava, como un 20% de grava de partículas duras angulosas y de 1.5 cm de tamaño máximo, arena gruesa a fina de partículas redondeadas subangulosas, alrededor de 15% de finos no plásticos de baja resistencia en estado seco; compacto y húmeda en el lugar; arena aluvial (SAI)</p>
			PREDOMINIO DE UN TAMAÑO O UN TIPO DE TAMAÑOS CON AUSENCIA DE ALGUNOS TAMAÑOS INTERMEDIOS	GP	GRAVAS MAL GRADUADAS, MEZCLAS DE GRAVA Y ARENA CON POCO O NADA DE FINOS	
		FRACCION FINA POCO O NADA PLASTICA (PARA IDENTIFICACION VEASE GRUPO ML ABAJO).	GM	GRAVAS LIMOSAS, MEZCLAS DE GRAVA, ARENA Y LIMO		
		FRACCION FINA PLASTICA (PARA IDENTIFICACION VEASE GRUPO CL ABAJO).	GC	GRAVAS ARCILLOSAS, MEZCLAS DE GRAVA, ARENA Y ARCILLA		
	ARENAS Más de la mitad de la fracción gruesa pasa la malla N° 4 Para clasificación visual puede usarse 1/2 cm como equivalente a la abertura de la malla N° 4	ARENAS LIMPIAS (Cantidad apreciable de partículas finas)	AMPLIA GAMA EN LOS TAMAÑOS DE LAS PARTICULAS Y CANTIDADES APRECIABLES DE TODOS LOS TAMAÑOS INTERMEDIOS	SW	ARENAS BIEN GRADUADAS, ARENAS CON GRAVA CON POCO O NADA DE FINOS	
			PROMEDIO DE UN TAMAÑO O UN TIPO DE TAMAÑOS CON AUSENCIA DE ALGUNOS TAMAÑOS INTERMEDIOS	SP	ARENAS MAL GRADUADAS, ARENAS CON GRAVA CON POCO O NADA DE FINOS	
		FRACCION FINA POCO O NADA PLASTICA (PARA IDENTIFICACION VEASE GRUPO ML ABAJO)	SM	ARENAS LIMOSAS, MEZCLAS DE ARENA Y LIMO		
		FRACCION FINA PLASTICA (PARA IDENTIFICACION VEASE GRUPO CL ABAJO)	SC	ARENAS ARCILLOSAS, MEZCLAS DE ARENA Y ARCILLA		
PROCEDIMIENTOS DE IDENTIFICACION EN LA FRACCION QUE PASA LA MALLA N° 40						
SUELOS DE PARTICULAS FINAS Más de la mitad del material pasa la malla N° 200 (Las partículas de 0.074 m. de diámetro (malla N° 200) son aproximadamente los más pequeños visibles a simple vista)	LIMOS Y ARCILLAS LIMITE LIQUIDO MENOR DE 50	RESISTENCIA EN ESTADO SECO (CARACTERISTICAS AL AGUJEREO)	DILATANCIA (REFACCION AL AGITADO)	TENACIDAD (CONSISTENCIA CERCA DEL LIMITE PLASTICO)	ML	<p>Disé el nombre típico, indiquense el grado y carácter de la plasticidad, cantidad y tamaño máximo de las partículas gruesas, color del suelo húmedo, olor, nombre local y geológico, cualquier otra información descriptiva pertinente y el símbolo entre paréntesis</p>
		NULA A LIGERA	RAPIDA A LENTA	NULA		
		MEDIA A ALTA	NULA A MUY LENTA	MEDIA		
	LIMOS Y ARCILLAS LIMITE LIQUIDO MAYOR DE 50	LIGERA A MEDIA	LENTA	LIGERA	OL	<p>Para los suelos inalterados agregúese información sobre la estructura, estratificación, consistencia tanto en estado inalterado como remoldeado, condiciones de humedad y de drenaje</p> <p>Ejemplo: Limo arcilloso, café, ligeramente plástico porcentaje reducido de arena fina; numerosos agujeros verticales de raíces, firme y seco en el lugar; loess (ML)</p>
		LIGERA A MEDIA	LENTA A NULA	LIGERA A MEDIA	MH	
		ALTA A MUY ALTA	NULA	ALTA	CH	
SUELOS ALTAMENTE ORGANICOS	MEDIA A ALTA	NULA A MUY LENTA	LIGERA A MEDIA	OH	<p>Para los suelos inalterados agregúese información sobre la estructura, estratificación, consistencia tanto en estado inalterado como remoldeado, condiciones de humedad y de drenaje</p> <p>Ejemplo: Limo arcilloso, café, ligeramente plástico porcentaje reducido de arena fina; numerosos agujeros verticales de raíces, firme y seco en el lugar; loess (ML)</p>	
	FACILMENTE IDENTIFICABLES POR COLOR OLORES, SENSACION ESPONJOSA Y FRECUENTEMENTE POR SU TEXTURA FIBROSA			Pt		TURBA Y OTROS SUELOS ALTAMENTE ORGANICOS

N.C. * CLASIFICACIONES DE FRONTERA - Los suelos que posean las características de dos grupos se designan con la combinación de los símbolos. Ejemplo GW-GC mezcla de grava y arena bien graduada con cementante arcilloso.
 R.M.G. * Todos los tamaños de las mallas en esta carta son los U.S. Standard

f).- Interpretación de las condiciones geohidrológicas.-

La deducción de las condiciones geohidrológicas será el resultado de un análisis generalmente por provincias o cuencas hidrográficas, con el objeto de señalar las zonas de recarga, dirección de flujo y zonas de acumulación del agua subterránea, según la posición de las fronteras impermeables con relación a los acuíferos.

En las diferentes provincias se pueden presentar diferentes condiciones geohidrológicas cuyas características permiten definir las como acuíferos en:

piedemontes, aluviones recientes y antiguos
valles y cursos de antiguos ríos
llanuras aluviales
llanuras costeras
llanura de cuenca cerrada original, pero con procesos --
actuales de drenaje exorreico
sedimentos clásticos de baja cementación
rocas volcánicas fracturadas, generalmente en alternan--
cia con piroclásticos
rocas de fracturación profunda
rocas rígidas estratificadas y fracturadas
rocas con cavidades de disolución
rocas plegadas con estructuras favorables para una circu--
lación y alimentación del agua subterránea.

Si observamos la carta geológica del país, se verá -- que esta variedad de condiciones pueden ser agrupadas y pueden -- integrarse los datos geológicos e hidrológicos a un modelo concep-- tual, bien definido por límites conocidos o supuestos, que luego-- se verificarán en el transcurso del estudio. En la práctica se -- pueden establecer algunos modelos como los siguientes:

Zonas de rocas volcánicas.- En el frente oriental de la Sierra Madre Occidental y en la parte central del país, existen valles intramontanos en donde se forman acuíferos, en los rellenos de aluviones y tobas redepositadas, cuyos límites tanto -- lateral como en el subsuelo, son de rocas volcánicas (riolitas, -- tobas y basalto); la alimentación es producida por los escurri--- mientos superficiales que descargan en los rellenos del valle y -- por el agua que circula por la fracturación subvertical que pre-- senta la propia roca volcánica. La circulación normalmente es ha-- cia el centro del valle, ya que en algunos casos éstas original-- mente fueron cuencas cerradas y actualmente por erosión pueden -- permitir la salida del escurrimiento superficial y en ocasiones -- del flujo subterráneo.

También es posible las salidas del flujo subterráneo por zonas de fracturación profunda. En estas zonas generalmente -- constituidas por una alternancia de lavas y tobas, los primeros -- pueden permitir la circulación del agua debida a la fracturación.

Zonas de cuencas cerradas.- En la mesa del norte, --- existen zonas de cuencas cerradas cuyos rellenos están limitados-- por sedimentos calcáreos y arcillosos; en muchos casos las depre-

siones fueron rellenos de sedimentos de naturaleza arcillosa provenientes de montañas con cobertura de formaciones del cretácico superior (lutitas o calizas arcillosas). Al interpretar las condiciones de depósito en estas depresiones se observa una gradación de la granulometría con sedimentos gruesos en la periferia de la cuenca (piedemontes) y materiales finos en la parte central con condiciones de baja permeabilidad y formación de cuerpos de agua superficial sujeta a una evaporación intensa. Cuando existen materiales gruesos en la llanura, ellos están empacados en materiales finos; por estas condiciones los acuíferos resultan pobres y de mala calidad. En estas zonas pueden presentar atractivo las zonas que limitan los rellenos de cuenca o sean las rocas calcáreas, cuyas condiciones geohidrológicas están regidas por la estructura geológica, ya que paquetes de rocas calizas limitadas por sedimentos arcillosos, pueden llegar a presentar condiciones de confinamiento. El estudio de las calizas por si solas constituye el análisis de demasiados factores y parámetros que es necesario integrarlos, para formar un modelo de tipo calcáreo que puede ser de mucho interés, ya que tienen una distribución grande en el noreste y sureste del país.

Zonas de llanura costera.- Otro conjunto de características similares, que pueden llegar a formar un modelo conceptual, se presenta en las zonas costeras donde sedimentos de tipo continental están intercalados con sedimentos marinos y asociados también a desembocaduras de corrientes fluviales antiguos o modernos. Los límites laterales pueden ser de diferente naturaleza pero todos, en común, presentan una zona de interface, que por la estructura complicada de los sedimentos puede tener diferentes configuraciones. Lo mismo se puede decir de las condiciones de los acuíferos en la que la mayoría de las veces son del tipo semi confinados. Al analizar este modelo es necesario tener presente la mecánica de la sedimentación por efecto de las corrientes fluviales y por las variaciones en las condiciones ambientales en las costas ocasionada por las fluctuaciones del nivel del mar ocurrida principalmente en el Pleistoceno.

En estas notas se ha hablado de los modelos, basados con factores geológicos, que comunmente se pueden interpretar en el estudio del agua subterránea; sin embargo hay que considerar que cada región o cuenca tiene sus características particulares y que cuando se analicen los cambios que se deben a factores de tipo climatológico, que es el otro factor mencionado al principio, se estará en condiciones de llegar a conclusiones mas firmes respecto a la presencia del agua en el subsuelo. Por último hay que considerar que los factores geológicos y climáticos no son suficientes en el estudio del agua subterránea, y que es necesario introducir el tiempo para integrar efectivamente un modelo geohidrológico.

Finalmente para concluir, sólo es necesario reiterar que el estudio del agua subterránea, requiere de la participación interdisciplinaria y de la aplicación de varias tecnologías, entre las que se encuentra la interpretación de fotografías aéreas, de mucha utilidad para la determinación de los factores geológicos, que ayuden a establecer un modelo conceptual geohidrológico.

BIBLIOGRAFIA

Las Doce Principales Reglas de la Interpretación Fotogeológica y las Bases Fundamentales de que se derivan.

Felipe Guerra Peña. 1961

Geomorphology.

Von Engel.

Photografie Aeriene Panorama Intertechnique.

Redacteur Pilote. R. Chevallier. Paris. 1965

Introducción a la Fotogrametría. Curso Especial de ---- Fotogeología.

C.I.A.F. Bogotá, Colombia. 1968

Manual of Photographic Interpretation.

The American Society of Photogrammetry. 1960

Notas del Seminario sobre -- Desarrollo y Manejo de Recursos Hídricos Subterráneos.

Buenos Aires, Argentina. 1971

Clasificación de los Materiales Pétreos y Suelos.

Secretaría de Obras Públicas. 1968

Prospección Fotogeohidrológica en las Zonas Áridas de -- México.

Robisel Chiñas Laló

Memoria Técnica del Ier. Congreso Nacional de Fotogrametría, Interpretación y Geodesia. 1971

Metodología para determinar la cuantía de los recursos de Agua Subterránea en una Región dada.

Ing. Ignacio Sainz Ortíz

Ing. Ruben Chávez Guillén

Memoria de la Primera reunión Nacional del Grupo de Perforación de Pozos.





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO

DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 3: PROSPECCION GEOHIDROLOGICA

ING. JORGE ANTONIO TRUJILLO CANDELARIA

OCTUBRE, 1978.



PROSPECCION GEOHIDROLOGICA

Por: Ing. Jorge Antonio Trujillo Candelaria.

I. - EL CICLO HIDROLOGICO.

El agua subterránea explotable es un recurso renovable que proviene de la lluvia.

Como es sabido, el agua de lluvia que se precipita sobre los continentes, tiene tres caminos por seguir: 1) evaporarse para formar las nubes 2) escurrir por la superficie del suelo formando arroyos y ríos que finalmente vierten sus aguas al mar; 3) infiltrarse en el subsuelo para formar acuíferos; (Fig. 1)

En esta etapa del Ciclo es donde nos interesa encontrar el agua.

II. - DEFINICIONES. -

Porosidad. - Poro significa intersticio, hueco. La porosidad de una roca es la relación del volumen de sus huecos con su volumen total (Fig. 2)

Permeabilidad. - La palabra permeable significa penetrable, un cuerpo es permeable si se deja atravesar por los fluidos o las radiaciones.

Para el caso que nos ocupa, la permeabilidad de las rocas es la propiedad de dejarse atravesar por el agua.

La permeabilidad de las rocas puede ser primaria cuando se forma al mismo tiempo que la roca, como los huecos que quedan en un depósito de grava al irse acumulando, o secundaria como en una roca compacta que por algún movimiento de la corteza terrestre se fractura y la adquiere.

III. - LAS ROCAS Y SU PERMEABILIDAD. -

Al iniciarse el estudio de un lugar determinado lo primero que se debe conocer es su litología, ya que cada tipo de roca tiene una permeabilidad característica: esta propiedad limita las áreas de interés, pues la búsqueda

da se enfoca a las zonas donde se encuentren rocas consideradas favorables.

Para dar una idea aproximada de esta selección desde el punto de vista litológico, se presenta la siguiente tabla en la que se muestran algunos de los tipos de rocas más comunes en nuestro País. (Tabla I).

En la tabla aparecen tipos de rocas con características diferentes; sin embargo, son solo cuatro de estas, las que ofrecen posibilidades de permeabilidad para constituir acuíferos importantes: gravas, arenas, basaltos y calizas.

Gravas y Arenas. - Las gravas y arenas son sedimentos no consolidados constituidos por fragmentos de rocas arredondados por efecto del arrastre de los ríos que las transportan en grandes cantidades, depositándolas en su propio cauce o en cuencas lacustres y marinas.

La permeabilidad de estos depósitos es mayor cuando tengan mayor uniformidad en el tamaño de los fragmentos. Si hay una gran diversidad de tamaños, los más pequeños rellenan los espacios entre los grandes disminuyendo en forma notable su permeabilidad. (Fig. 3)

Por su origen y medios de depósitos, las gravas están íntimamente relacionadas con las arenas y las arcillas, por lo que es común encontrarlas intercaladas en capas o mezcladas.

Los mayores afloramientos de gravas y arenas en el Altiplano Mexicano y en el Noroeste del País, son sedimentos de edad terciaria (Las Cuencas Lacustres Terciarias del Altiplano Mexicano, Jorge A. Trujillo C. 1975), y en ellos se localizan los principales acuíferos en explotación en el País. Fig. 4.)

Las principales diferencias entre sedimentos terciarios y aluviones recientes son:

1º Es común encontrar a los sedimentos terciarios intercalados o cubiertos por materiales volcánicos, riolíticos, andesíticos y basálticos.

2º Los sedimentos terciarios por lo común están afectados por tectonismo en mayor o menor grado.

3º Por medio de análisis micropaleontológico, ha sido posible datar la edad de los sedimentos terciarios gracias a que es frecuente que es-

tos contengan diatoméas fósiles.

4º El espesor de los sedimentos terciarios es en general, mayor que el de los aluviones recientes pues el País debido a su geomorfología, se encuentra actualmente en una etapa de erosión activa.

Algunas recomendaciones para dar localizaciones sobre gravas y arenas son:

1º Deben buscarse lugares donde las gravas y arenas estén bien seleccionadas por tamaños, procurando evitar las zonas donde el contenido de arcilla sea grande.

2º Deben evitarse dar localizaciones en parteaguas o en mesetas cortadas por barrancas profundas.

3º Si se pretende perforar sobre riolitas o andesitas con el fin de atravesarlas para encontrar subyacentes gravas y arenas terciarias debe primero determinarse aunque sea en forma aproximada el espesor de cubierta, ya sea por métodos geológicos o geofísicos, pues podría resultar demasiado potente y ser incosteable su perforación.

Basalto. - Es una roca ígnea, volcánica, básica; se presenta en forma de derrames lávicos, brechas, aglomerados, conos cineríticos y de tezontle. Su gran permeabilidad se debe a los espacios huecos entre coladas superpuestas, a la existencia de fracturas originadas por enfriamientos, a las grietas originadas por la resistencia a la deformación plástica de las corrientes de lava solidificada y a las zonas de tezontle.

La presencia de horizontes de depósitos lacustres y suelos arcillosos poco permeables es frecuente en las potentes series de derrames lávicos originado acuíferos colgados, generalmente de bajo potencial pero de gran importancia, debido a la escasez de otros tipos de acuíferos en esas zonas.

La porosidad y permeabilidad de las rocas volcánicas tiende a disminuir con el tiempo geológico, debido al sellamiento de los espacios huecos con los materiales arcillosos producto de la descomposición de las propias rocas.

Para dar localización sobre éste tipo de rocas donde la permeabilidad es generalmente grande, deben escogerse sitios bajos, respecto a la topografía regional, pues es común que el agua que se infiltra en ellos, se drene rápidamente.

Calizas. - Las calizas son rocas formadas principalmente por carbonato de calcio, originadas por procesos orgánicos y químicos en medios lacustres y marinos, las cuales han emergido a la superficie por medio de movimientos tectónicos.

Estas rocas tal como surgen a la superficie, por lo común presentan baja permeabilidad que puede ser primaria como la causada por la porosidad entre los fragmentos fósiles en las zonas arrecifales o en los planos de estratificación entre dos capas superpuestas o secundaria, como la que se presenta por fracturamiento y principalmente por la disolución de la roca por el agua de lluvia.

El agua de lluvia a su paso por la atmósfera se carga de ácido carbónico, el cual ataca fuertemente a las rocas calcáreas, disolviéndolas. Al caer sobre ellas, si encuentra alguna zona fracturada, así sea poco permeable inicia su infiltración y ataque ensanchando las grietas y produciendo conductos y cavernas, lo cual incrementa grandemente su permeabilidad.

Debido a la plasticidad de este tipo de rocas, es común que al verse afectados por movimientos tectónicos no se fallen y fracturen tan fácilmente sino que primero se plieguen, formando anticlinales y sinclinales.

Para dar localizaciones sobre este tipo de rocas, se deben localizar:

a). - Zonas donde las calizas estén lo más pura que sea posible, o sea que su contenido de arcilla sea mínimo, pues mientras más contenga será menos soluble.

b). - Las zonas donde se observan gran cantidad de cavernas y conductos de disolución son favorables.

c). - Las zonas arrecifales, frecuentemente ofrecen buena permeabilidad.

d). - Que no hayan capas de lutitas intercaladas en gran proporción.

e). - El fracturamiento, por lo general es mayor en los lomos de los anticlinales y en los fondos de los sinclinales resultando sitios buenos para la perforación de pozos, sin embargo, los lomos anticlinales hay ocasiones en que son de difícil acceso y los sinclinales es frecuente que estén cubiertos por gruesos depósitos de formaciones impermeables, por lo que muchas de las perforaciones se dan en los flancos de estas estructuras.

f). - Siendo la permeabilidad, entre estratos la más importante, es conveniente dar localizaciones de tal manera que corten el mayor número de estratos posible, siendo más favorables las zonas que han sido afectadas por tectonismo. Por lo que es recomendable situarlas en formaciones medianamente plegadas.

g). - Existen formaciones calcáreas que en un determinado lugar se presentan permeables y producen eficientemente y en distancia más o menos cortas se encuentran impermeables e improductivas. Uno de los principales motivos de éste comportamiento son los cambios laterales en su composición como por ejemplo, un aumento de su contenido en arcilla, lo que provoca una disminución en su solubilidad.

Otras Rocas. - Los demás tipos de rocas no deben desecharse totalmente, pues hay varios lugares donde algunas de ellas están produciendo en forma eficaz.

Sin embargo, deben considerarse con posibilidades, mucho menores; pues su permeabilidad dependerá de zonas de fracturamiento, las cuales no siempre son fáciles de detectar a profundidad.

Hay ocasiones en que no se tiene otra alternativa y es necesario dar localizaciones para perforación sobre este tipo de rocas, en cuyo caso deben buscarse zonas afectadas por fallas y fracturas, tratando de cortarlas en forma y a la profundidad más conveniente. De ser posible se recomienda -- efectuar exploraciones directas con pozos de pequeño diámetro, con equipo de muestreo de núcleos.

IV. - MÉTODOS DE EXPLORACION. -

Los métodos de exploración se dividen en directos e indirectos. Los métodos directos más comunes consisten en observaciones de campo y perforaciones; los indirectos en métodos geofísicos.

Métodos Directos. - En la Dirección de Geohidrología y de Zonas Aridas, los métodos directos de exploración más utilizados son:

Observaciones de campo. - En éstas se aplican lo que se ha tratado de exponer en los párrafos anteriores. Para lo cual nos auxiliamos con planos geológicos, topográficos, climatológicos, fotografías aéreas y equipo de campo, esencialmente brújula, altímetro y martillo.

Perforaciones Exploratorias. - Consisten en perforaciones en diámetro de 3 a 4 1/2", con brocas de diamante o de roles, con o sin muestreo de núcleos. En estas perforaciones se obtienen los siguientes datos:

- a). - Columna litológica.
- b). - Nivel estático.
- c). - Calidad del agua.
- d). - Una idea sobre las posibilidades de producción de acuerdo con las pérdidas de fluidos de perforación, sifonco, extracciones con émbolo, - inyección de agua, etc.

Además se puede obtener el registro eléctrico del pozo.

Métodos indirectos. - La característica principal de estos métodos es que las mediciones de ciertos parámetros físicos (resistividad, elasticidad, etc.) se realizan desde la superficie del terreno, y en base a éstos es posible inferir ciertas condiciones del subsuelo. Dentro de esta clasificación se encuentran los métodos geofísicos, de los cuales, los mayormente utilizados en la prospección para el agua subterránea son:

- a). - Método Eléctrico de resistividad.
- b). - Método Sísmico de refracción.

Los cuales nos ayudarán entre otros, a definir la geometría del sistema acuífero y auxiliarnos en diversos problemas de tipo estructural.

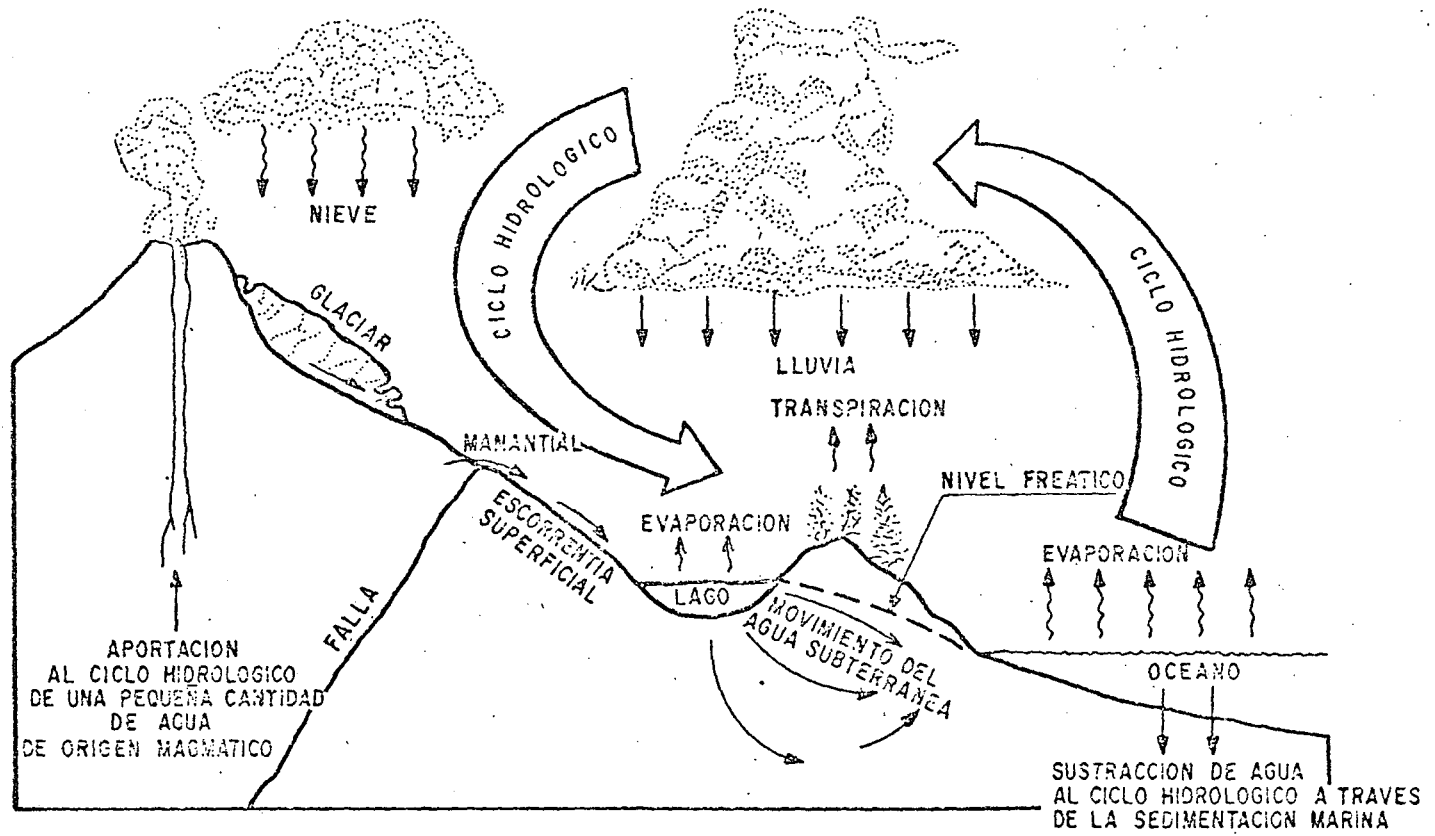
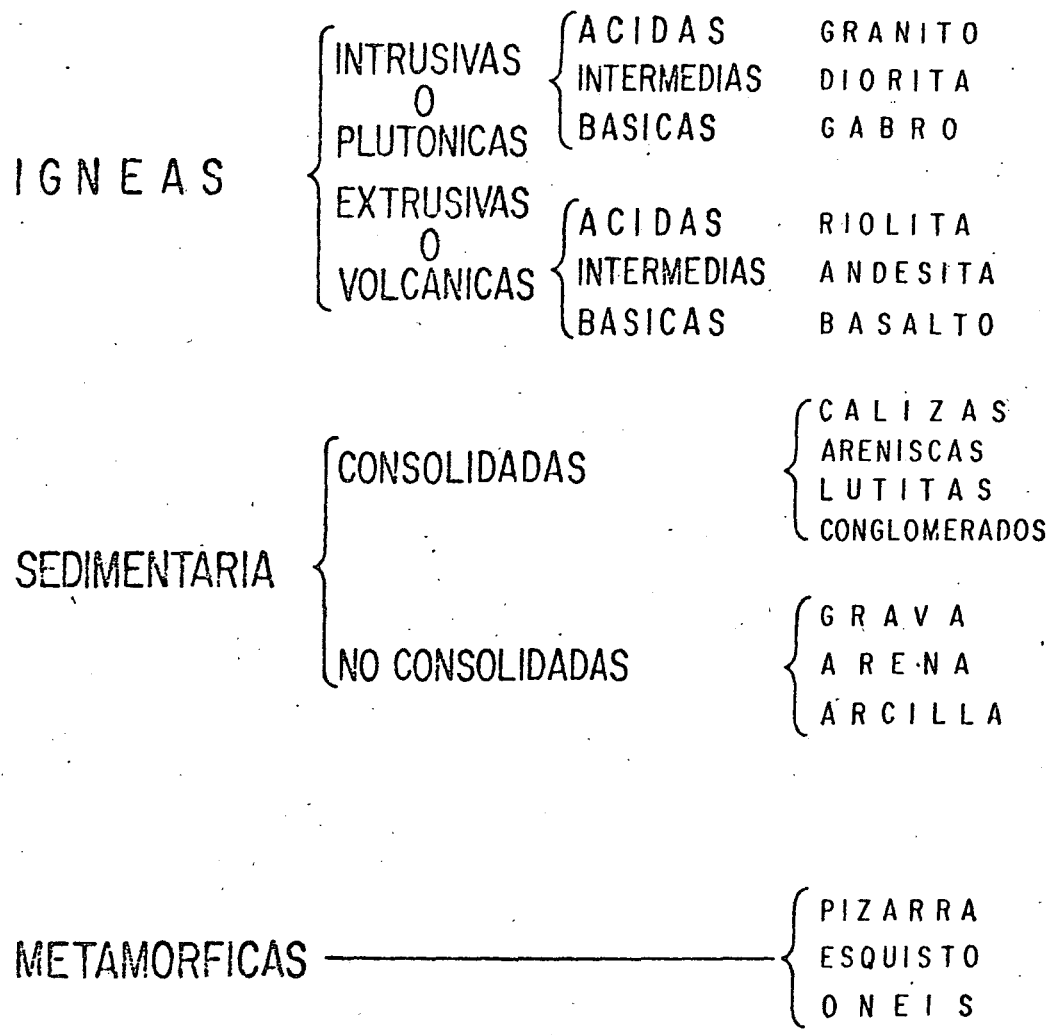
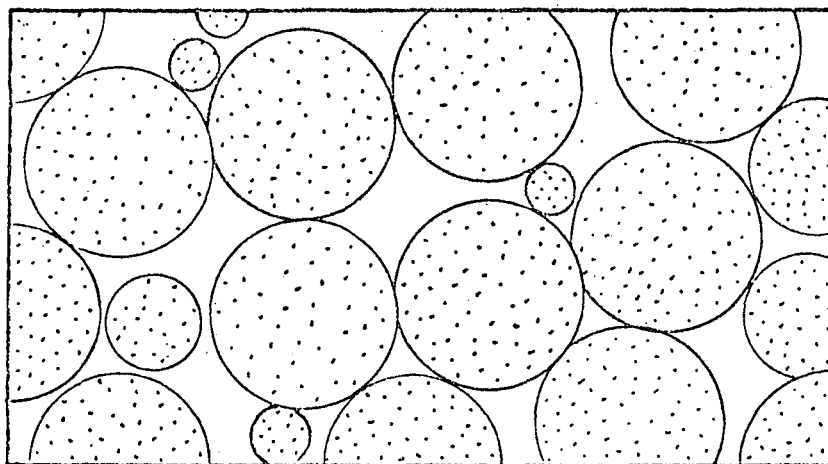


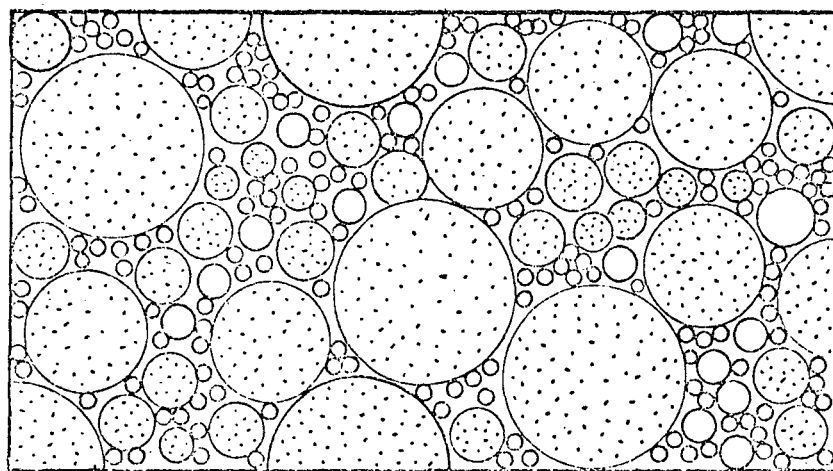
FIG. - 1



T A B L A 1



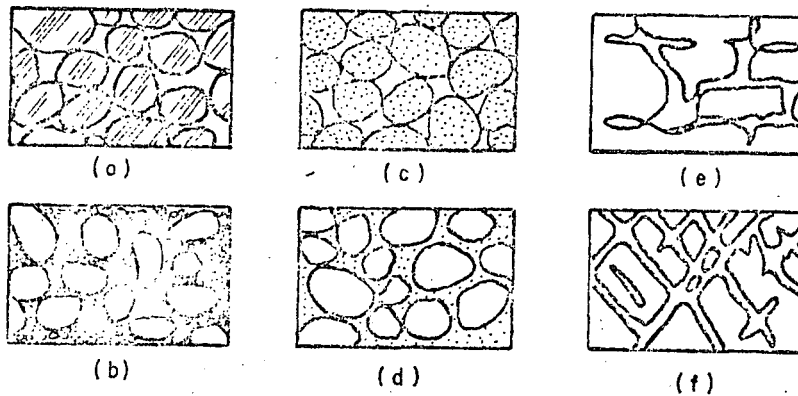
POROSIDAD 32%



POROSIDAD 17%

Variación de la porosidad debida al grado de homogeneidad del tamaño de los granos. Los números que figuran al pie de cada dibujo indican el porcentaje de porosidad de la muestra.

FIG. - 2



Distintos tipos de intersticios y relación entre la textura y la porosidad de las rocas. a) Depósito sedimentario de elementos de tamaño uniforme; porosidad alta. b) Depósito sedimentario constituido por elementos heterométricos; baja porosidad. c) Depósito homométrico de cantos rodados - porosos; porosidad muy alta. d) Depósito sedimentario cuya porosidad ha disminuido por colmatación de los intersticios con materiales finos. -- e) Rocas cuya porosidad se debe a fenómenos de disolución. f) Rocas porosas por fracturación.

FIG. - 3

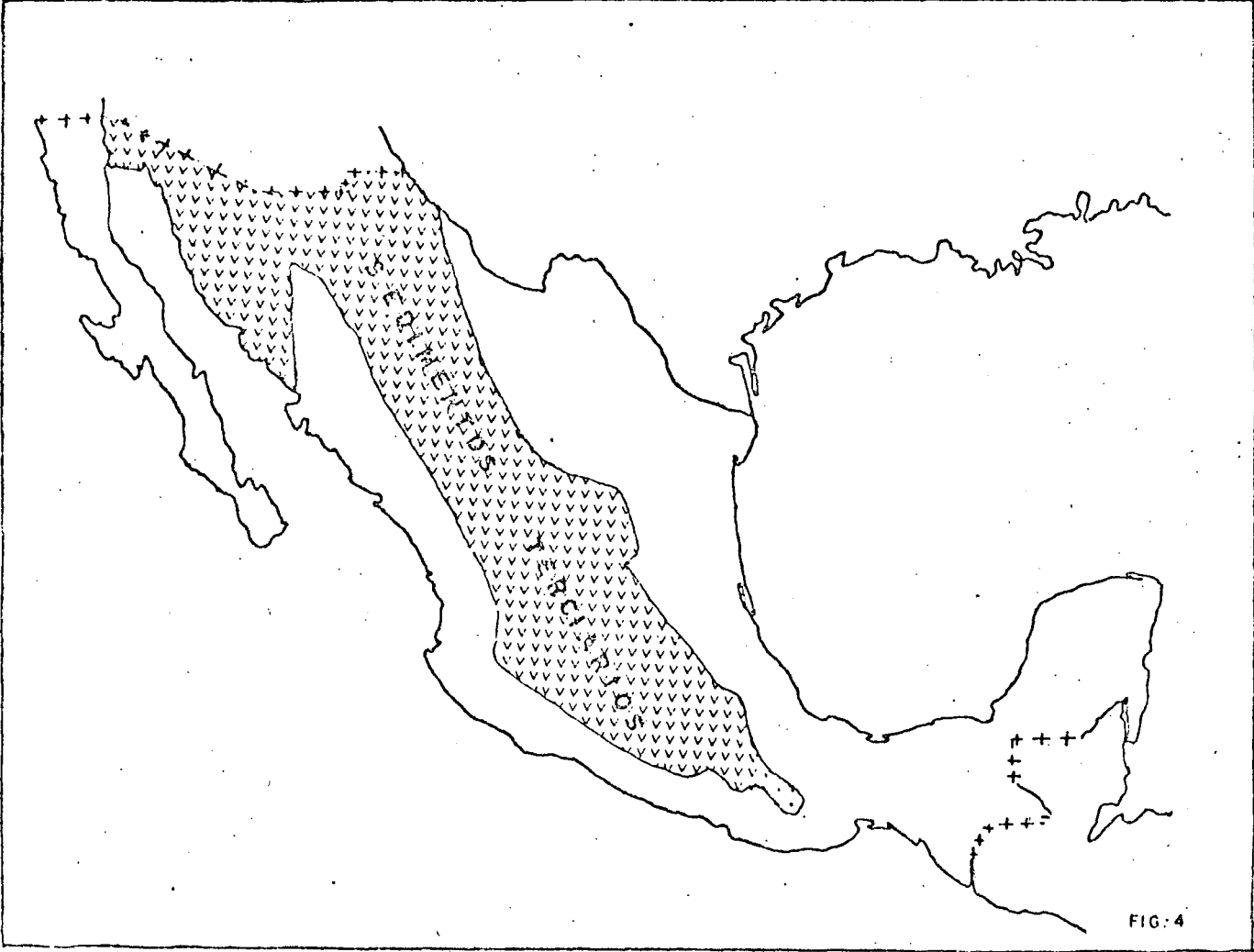
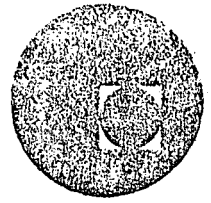


FIG. 4



centro de educación continua
 división de estudios superiores
 facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
 DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 4: METODO DE EXPLORACION POR MEDIO DE POZOS

La Prospección Geofísica en el Estudio del
 Agua Subterránea

ING. ALFONSO CAMARENA LARRIVA

OCTUBRE, 1978.

LA PROSPECCION GEOFISICA EN EL ESTUDIO DEL AGUA SUBTERRANEA

POR: ING. ALFONSO CAMARENA LARRIVA

I. - ASPECTOS GENERALES DE LA PROSPECCION GEOFISICA.

Es interesante señalar que a pesar de haberse empleado por primera vez la prospección geofísica en el siglo - XVII, ésta no tuvo grandes progresos sino hasta principios del siglo XX, cuando aumentaron las dificultades para localizar nuevos depositos, tanto de hidrocarburos como de minerales útiles por los métodos hasta entonces tradicionales. Sin embargo la aplicación de la prospección geofísica a la geohidrología es mucho mas reciente, a principios de la década de los cuarentas, cuando las necesidades de agua aumentaron en forma considerable y no pudieron ser satisfechas completamente con captaciones directas de lluvias o escurrimientos superficiales. Fué esta necesidad la que motivó transformar las técnicas geofísicas del petróleo y minería para adaptarlas a las necesidades de la geohidrología. Es conveniente mencionar que en nuestro país existen zonas áridas y semi-áridas, las cuales cubren mas del 50% de la superficie, y dado que el único recurso disponible en ellas es el agua subterránea, esta adquiere singular importancia.

La prospección geofísica básicamente consiste en la -- realización de mediciones desde la superficie del suelo, encaminadas a suministrar información acerca de -- las propiedades físicas de los materiales del subsuelo. Esta información interpretada de forma adecuada puede utilizarse para localizar estructuras geológicas favorables donde se encuentre: agua, hidrocarburos ó minerales útiles. Esta definición establece una característica general de gran atractivo que constituye, por otra parte, la razón de su desarrollo, y es que, al realizarse la investigación del subsuelo desde la superficie, -- la geofísica se convierte en un sustituto parcial con ventajas económicas de la observación directa.

II. - CLASIFICACION DE LOS METODOS GEOFISICOS.

Existe una clasificación de los métodos geofísicos según que las propiedades físicas se manifiestan mediante la existencia de un campo de fuerzas natural como el campo gravitatorio terrestre o el campo magnético, o bien, mediante la creación de un campo artificial como

una perturbación elástica o un campo eléctrico generado en la superficie.

- | | |
|---|---|
| 1.- Los que utilizan campos de fuerzas naturales. | magnetométrico
radioactivo
termométrico
gravimétrico |
| 2.- Los que utilizan excitación artificial. | eléctrico
sísmico. |

III.- METODOS GEOFISICOS UTILIZADOS EN LA PROSPECCION PARA AGUA SUBTERRANEA.

Para el aprovechamiento racional del agua subterránea es necesario efectuar estudios que nos permitan conocer las características y comportamiento de las formaciones que se encuentran en el subsuelo.

Estos estudios, a medida que ha avanzado el tiempo,-- se han ido perfeccionando y enriqueciendo con el auxilio de otras ciencias, entre estas se encuentra la -- GEOFISICA. Los objetivos de esta ciencia encaminada al estudio y explotación del agua subterránea son:

- a).- Construir un mapa estructural del subsuelo.
- b).- Determinar los sitios y profundidades más favorables para la perforación de pozos.
- c).- En zonas costeras, delimitar la interfase salina.
- d).- Ayuda a determinar en forma cualitativa la calidad del agua.

Antes de efectuar un determinado estudio se hace una selección de los métodos geofísicos, esto es, se relacionan las características y propiedades de cada uno, con el objetivo a alcanzar y se deduce cuál o cuáles son los más convenientes para aplicar.

Aparte de las consideraciones prácticas y teóricas, las cuales son factores importantes para la elección del método, existe otro también decisivo, este es el económico.

Tomando en cuenta lo anterior y con base en experiencias, se puede decir que los métodos considerados en primer término para la prospección del agua subterránea son:

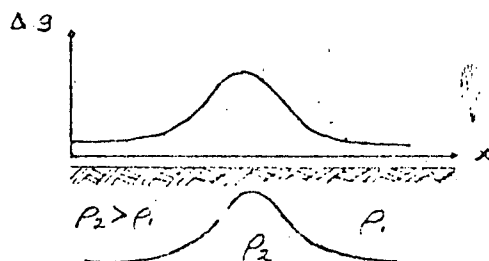
- Método Eléctrico Resistivo.
- Método Sísmico de Refracción.

Por supuesto, esto no excluye la posibilidad de utilizar otros métodos.

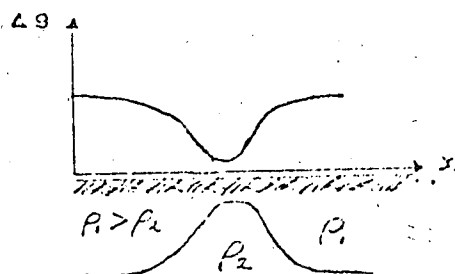
A continuación se hará una breve descripción de los métodos que suelen tener poca aplicación al estudio del agua subterránea, en cambio, los más aplicados serán estudiados con mayor detalle.

IV.- METODO GRAVIMETRICO.

El principio del método consiste en medir el valor del potencial de gravedad en diferentes lugares y sus variaciones en los alrededores inmediatos a éstos. Los diferentes tipos de rocas tienen densidades diferentes y las rocas más densas ejercen mayor atracción gravitacional, si las rocas más densas están arqueadas hacia arriba, formando una elevación estructural, tal como un anticlinal (Fig. IV.1).



el campo gravitatorio terrestre será mayor sobre el eje de la estructura que a lo largo de sus flancos. Por otra parte, un domo salino que es menos denso que las rocas en que está intrusionado, puede ser descubierto gracias a los bajos valores de la gravedad que normalmente son registrados sobre el mismo (Fig. IV.2).



Las anomalías de la gravedad buscadas en la exploración petrolífera pueden representar tan sólo una millonésima, y hasta una diezmillonésima, del campo total terrestre. Por esta razón, los instrumentos empleados han de ser extremadamente sensibles, y los gravímetros modernos permiten descubrir variaciones de la gravedad hasta de una cienmillonésima del campo terrestre.

V.- METODO MAGNETOMETRICO.

La prospección magnética determina las variaciones del campo magnético terrestre atribuibles a cambios de estructura, o de la susceptibilidad magnética de algunas rocas próximas a la superficie.

Las rocas sedimentarias presentan, en general, una susceptibilidad muy pequeña en comparación con las ígneas o metamórficas, y la mayoría de las exploraciones magnéticas están encaminadas a levantar el mapa de la estructura sobre o dentro del basamento, o a descubrir directamente minerales magnéticos.

Sucede con frecuencia que resulta difícil distinguir las anomalías magnéticas debidas a la topografía del basamento con las que son consecuencia de cambios laterales en la composición de la roca del basamento, y esta ambigüedad limita la eficacia del método.

VI.- METODO RADIOACTIVO.

Se entiende por radioactividad la desintegración de un núcleo atómico con emisión de energía y de partículas materiales, proceso que tiene lugar espontáneamente en algunas sustancias radioactivas naturales. Se observan tres tipos de radiación: rayos alfa, beta y gamma y la prospección geofísica de minerales radioactivos está basada en la detección de estas radiaciones por medios físicos.

La búsqueda geofísica de elementos radioactivos en la corteza es primordialmente una búsqueda de lugares con radiación γ anormal. Sin embargo, no todos los elementos radioactivos emiten rayos γ y sus yacimientos no pueden ser localizados a menos que un elemento "hijo" presente en el yacimiento emita dichos rayos. Así el uranio se defecta indirectamente por la radiación γ emitida por una o más de sus productos, en especial el radio.

La localización de elementos radioactivos no es la única aplicación de los métodos radioactivos. Puesto que todas las rocas, tanto ígneas como sedimentarias, contienen trazas de elementos radioactivos, estos métodos pueden utilizarse también para Cartografía Geológica, con tal que las diferentes rocas, estratos o facies tengan radioactividades diferentes.

En la exploración se utilizan aparatos tales como el contador Geiger Muller, Medidores de Centelleo, espectrógrafo de masas, etc.

VII.- METODO TERMOMETRICO.

La termometría consiste en descubrir, por medio de medidas de temperatura a poca profundidad, formaciones geológicas de características especiales a zonas de anomalías de flujo interno.

Se utiliza la noción de gradiente vertical y de grado geotérmico.

El gradiente vertical en el interior de un terreno es el coeficiente de la diferencia de temperaturas por la diferencia de profundidad.

$$\text{grad} = \frac{\theta_B - \theta_A}{h_B - h_A}$$

El grado geotérmico es la cantidad de metros (o cms.) que se debe aumentar la profundidad para que la temperatura aumente 1 grado.

La temperatura del suelo es función del calentamiento solar, de las características térmicas de las formaciones geológicas y del flujo proveniente del interior de la tierra que se debe a la radioactividad interna.

Desde el punto de vista térmico, cada substancia se caracteriza por dos parámetros: calor específico y conductividad térmica, los cuales permiten definir acuíferos de poca profundidad.

El calor específico es la cantidad de calor que hay que suministrar a un gramo de la substancia para que su tem-

peratura aumente 1°C. El valor específico de la mayoría de las formaciones geológicas secas es de 0.2-0.3, mientras que el del agua es 1. Por este motivo, los acuíferos situados a poca profundidad se calientan y enfrían más lentamente con el paso de las estaciones que las formaciones impermeables.

La conductividad térmica expresa la aptitud para propagar el calor recibido. La conductividad de las rocas muy porosas aumenta considerablemente cuando están saturadas de agua, dado que la conductividad térmica del agua es de 0.0014 cal/cm.seg °C, mientras que la del aire es solo 0.00006. La conductividad térmica varía un poco de unas a otras, sólo las arcillas se diferencian de las restantes rocas por su menor conductividad.

Antes de interpretar las medidas termométricas obtenidas en el campo, es necesario realizar las correcciones correspondientes, según la profundidad donde se hizo la lectura. En la práctica, se utilizan por lo menos 2 series de medidas en épocas diferentes del año con el fin de superponer los diagramas obtenidos y observar las diferencias de temperatura.

VIII.- METODOS SISMICOS.

La propiedad física fundamental en que se basa la exploración por los métodos sísmicos, es la velocidad de transmisión de las ondas elásticas en diferentes formaciones geológicas.

La velocidad de transmisión de las ondas elásticas depende de las propiedades físicas del medio transmisor.

Las fórmulas matemáticas que expresan la velocidad de transmisión en términos de las constantes elásticas del medio son:

$$V_L = \sqrt{\frac{\lambda + 2\mu}{\rho}} = \sqrt{\frac{E}{\rho} \frac{1-\sigma}{(1+\sigma)(1-2\sigma)}}$$

$$V_T = \sqrt{\frac{\mu}{\rho}} = \sqrt{\frac{E}{\rho} \frac{1}{2(1+\sigma)}}$$

Donde λ, μ son los coeficientes de Lamé, siendo μ el coeficiente de rigidez.

E = Modulo de Young.

σ = Constante de Poisson.

V_L = Velocidad de las ondas longitudinales.

V_T = Velocidad de las ondas transversales.

ρ = Densidad del material.

La velocidad de las ondas transversales es aproximadamente el 57% de la correspondiente velocidad longitudinal.

En sismología se conocen varios tipos de ondas, pero en exploración hasta ahora solamente se aprovecha la onda longitudinal, la cual es la onda de compresión en la dirección de propagación.

La velocidad de transmisión de las ondas elásticas en términos geológicos depende en mayor grado de la compactidad y del estado de consolidación de la formación. Así las arenas, lutitas y margas transmiten las ondas con velocidades intermedias, mientras que las calizas, sal gema, esquistos, gneiss, rocas ígneas; con velocidades mucho más altas. En rellenos no consolidados la velocidad de propagación crece con el grado de saturación y por tanto es mayor bajo el nivel freático que arriba de él.

La tabla VIII.1, muestra los diferentes rangos de velocidad para diferentes formaciones.

<u>F o r m a c i ó n</u>	<u>Velocidad Km/s</u>	
Aire	0.33	
Agua dulce	1.45	
Limos	0.2	0.6
Capa superficial no consolidada y seca	0.2	0.6
Aluviones secos	0.6	1.2
Aluviones saturados	1.6	2.4
Arcillas	0.9	1.8
Tobas	1.8	2.5
Margas, creta	2	3
Lavas	2.5	4
Calizas y Dolomías	3	5

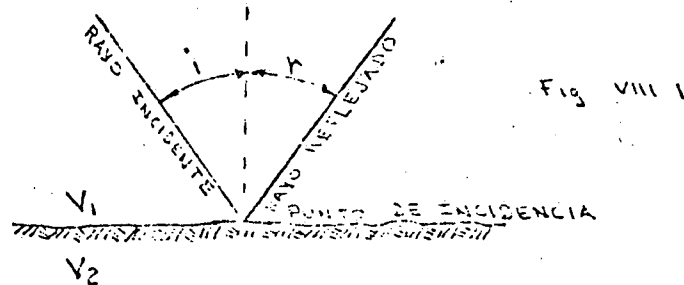
<u>Formación</u>	<u>Velocidad Km/s</u>	
Esquistos, micoesquistos	3	4.5
Gneiss, Cuarzitas	3	5.5
Granitos	4	6

VIII.1).- LEYES DE LA OPTICA GEOMETRICA EN SISMOLOGIA.

Para fines prácticos, las leyes de propagación de las ondas elásticas son idénticas a las leyes de la optica geométrica, siendo raras las ocasiones en que es necesario recurrir a la teoría de propagación de las ondas elásticas.

Las leyes de la optica geométrica que rigen la propagación de las ondas elásticas son:

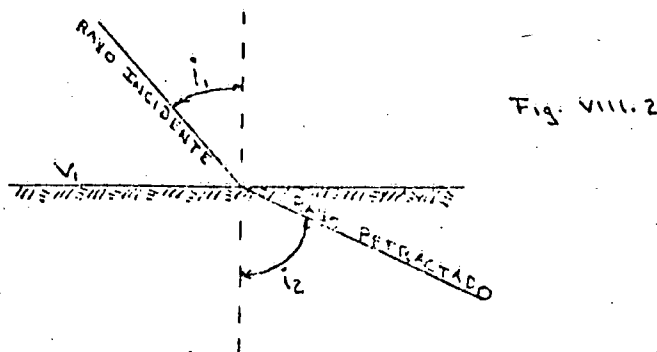
Ley de reflexión.- El ángulo de reflexión está en el plano de incidencia (el cual queda definido por el rayo incidente y la normal N a la superficie en el punto de incidencia), y es igual al ángulo de incidencia Fig. VIII.1.



Ley de Refracción.- El ángulo de refracción está en el plano de incidencia y es:

$$\text{sen } i_1 / \text{sen } i_2 = V_1 / V_2$$

Donde V_1 es la velocidad de propagación de la onda elástica en el primer medio, y V_2 es la velocidad en el segundo medio Fig. VIII.2.



Principio de Huyghens.- Las leyes mencionadas se pueden deducir del principio de Huyghens que dice: "Todo punto de una onda puede considerarse como centro de excitación de nuevas ondas. La superficie envolvente común de estas ondas elementales representa la onda real o principal.

Principio de Fermat.- Las leyes de reflexión y refracción pueden deducirse también del principio de Fermat que dice: "Todo rayo luminoso se propaga de manera que el tiempo empleado en recorrer el camino sea mínimo".

VIII.2).- PRODUCCION, DETECCION Y REGISTRO DE LAS ONDAS SISMICAS.

La forma más comunmente empleada para la producción de ondas sísmicas es la explosión de cargas de dinamita. Tiene la ventaja de que siempre puede alcanzarse la energía requerida si se emplea la cantidad necesaria de explosivo. Sin embargo, para profundidades de estudio pequeñas, como las requeridas en algunas aplicaciones de Ingeniería Civil, la producción de las ondas sísmicas por medio de martillo resulta muy adecuada.

Las ondas sísmicas son detectadas por medio de geófonos entre los cuales los tipos más usados son los electromagnéticos. Una bobina unida a un cuadro está colocada entre los polos de un imán, que a su vez, está suspendido por muelles de lámina. El cuadro está unido firmemente con una caja hermética provista de un clavo o lámina para introducir el geófono en el suelo. La bobina se mueve con el terreno, mientras que el imán permanece virtualmente estacionario a causa de su gran inercia, y el movimiento relativo de los dos produce una tensión eléctrica oscilante. La tensión producida por el geófono es amplificada y filtrada de manera que sólo pasen las frecuencias deseadas, las cuales son transmitidas a un registrador, donde hace oscilar un diminuto galvanómetro. Este tiene un espejo que envía un rayo luminoso sobre una banda fotográfica enrollada sobre un tambor giratorio, con lo que se completa el registro de las ondas sísmicas.

Los registros sísmicos llevan también líneas de tiempo, de modo que las "llegadas" debidas a reflexiones y refracciones puedan fijarse con precisión (dentro de unos pocos milisegundos).

IX.- METODO DE REFLEXION SISMICA.

El método de reflexión sísmica es el que aporta un cuadro más directo y detallado de la estructura geológica del subsuelo. Con los datos que proporcionan es posible hallar - las profundidades a que se encuentran las superficies de - contacto enterradas, con una exactitud que sólo es mejora- da por las medidas efectuadas en pozos.

Las profundidades se determinan observand los tiempos de recorrido de ondas elásticas originadas cerca de la superficie y reflejadas hasta ésta por las formaciones subte-- rráneas.

IX.1).- GEOMETRIA DE LAS TRAYECTORIAS DE REFLEXION EN SUPERFICIE DE SEPARACION HORIZONTAL.

Cuando una onda es producida por una explosión de dinami- ta, justo por debajo de la superficie del suelo, cada su- perficie de separación que represente un cambio en las -- propiedades elásticas reflejan hacia la superficie parte de la energía, y un detector situado en ésta responderá a la llegada de cada onda reflejada, utilizándose el tiempo empleado en el recorrido completo, desde el punto de explo- sión al detector, para calcular la profundidad a que se encuentra el horizonte reflectante. Para hacer este cálcu- lo es necesario conocer la velocidad de las ondas sísmicas en todos los puntos del perfil. De haber un cambio conti- nuo de la velocidad con la profundidad, las trayectorias - de las diversas ondas captadas por una sola estación detec- tora serán curvas, como se ve en la Fig. IX.1.1.

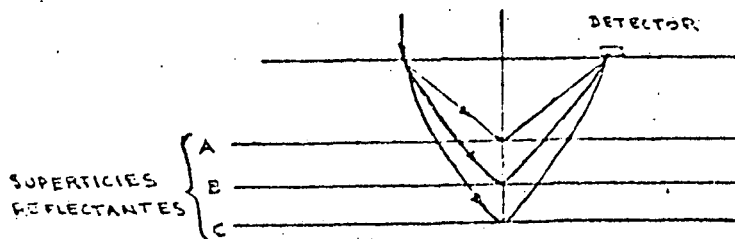


Fig. IX.1.1

Si la velocidad tiene en todo el perfil el valor constante \bar{V} , la onda reflejada por una capa horizontal situada a la profundidad Z con respecto al detector, y a una distancia X del punto de explosión, se desplazara siguiendo las dos líneas rectas representadas en la Fig. VIII.1.2

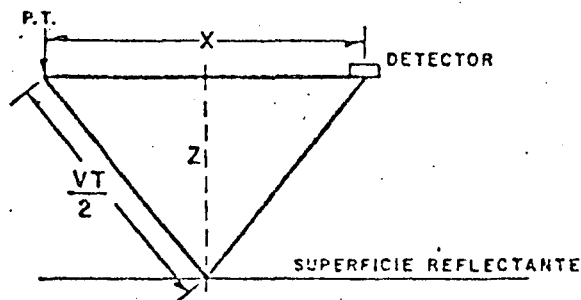


Fig. VIII. 1. 2

La longitud L de la trayectoria de onda, desde el punto de explosión hasta el detector, pasando por la superficie del reflectante es:

$$L = 2 \sqrt{Z^2 + \left(\frac{X}{2}\right)^2} = \bar{V} T \quad (1)$$

en donde T es el tiempo total recorrido. Despejando T , se obtiene:

$$T = \frac{2}{\bar{V}} \sqrt{Z^2 + \left(\frac{X}{2}\right)^2} \quad (2)$$

La profundidad a que se encuentra el horizonte reflectante se obtiene, a base del tiempo, distancia horizontal y velocidad media, por la ecuación.

$$Z = \frac{1}{2} \sqrt{(\bar{V}T)^2 - X^2} \quad (3)$$

La velocidad media se puede calcular por:

- A) Determinación de Pozos de Sondeo
- B) Por medio del método sísmico de refracción.

IX.2).- REFLEXION EN SUPERFICIES DE SEPARACION INCLINADA.

La formula (2) no es válida para capas inclinadas. Para obtener la expresión del tiempo de reflejo, cuando la capa no es horizontal, nos referimos a la fig. VIII.2.1.

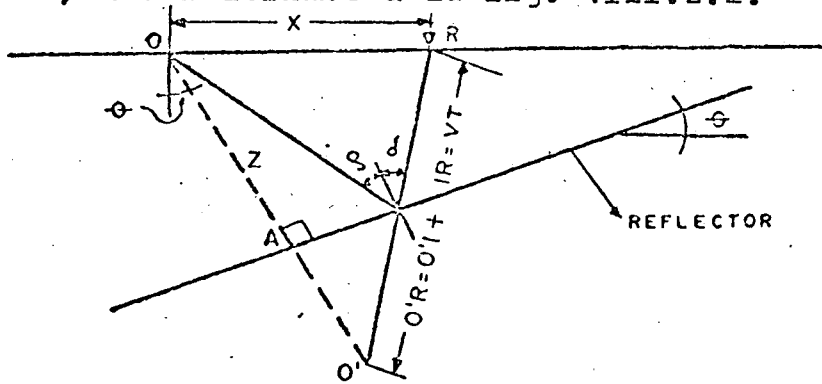


Fig. VIII. 2.1

Variables
t, x

Constantes
z, theta, v

$$\overline{O'R^2} = \overline{OO'^2} + \overline{OR^2} - 2 \overline{OO'} \overline{OR} \cos \angle O'OR$$

$$v^2 T^2 = 4z^2 + x^2 - 4zx \cos \left(\frac{\pi}{2} - \theta \right)$$

$$v^2 T^2 = 4z^2 + x^2 - 4zx \operatorname{SEN} \theta \quad \dots$$

$$T = \frac{1}{v} \sqrt{4z^2 + x^2 - 4zx \operatorname{SEN} \theta} \quad \text{Tiro Subido}$$

De forma análoga se calcula para tiro de bajada y se obtiene.

$$T = \frac{1}{v} \sqrt{4z^2 + x^2 + 4zx \operatorname{SEN} \theta}$$

X.- METODO SISMICO DE REFRACCION

En este método los instrumentos detectores se disponen a cierta distancia del punto de explosión, que es larga en comparación con la profundidad a que se encuentre el horizonte que haya de ser marcado en el mapa. Las ondas explosivas recorren grandes distancias horizontales a través del suelo, y el tiempo requerido para su desplazamiento informa acerca de la velocidad y profundidad de ciertas formaciones del subsuelo.

El método de refracción conserva ciertas ventajas que el de reflexión no puede reivindicar; en una zona donde se disponga de datos relativos a la geología del subsuelo, la exploración por reflexión, que solo da a conocer la geometría de las formaciones subterráneas, no facilita datos acerca de la composición de las rocas subyacentes. La investigación por refracción, por otra parte, al suministrar datos acerca de las velocidades sísmicas en las diversas formaciones, así como de su geometría, hace posible intentar la identificación de los materiales rocosos que hayan de ser cartografiados.

X.1. LEY DE REFRACCION

El ángulo de refracción está en el plano de incidencia y es:

$$\text{Sen } i_1 / \text{Sen } i_2 = V_1 / V_2$$

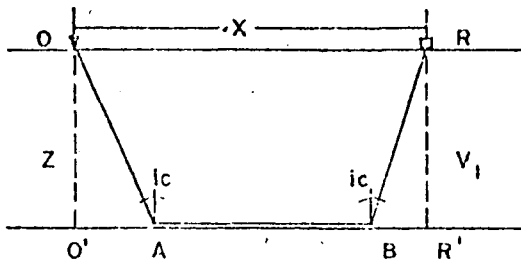
donde V_1 es la velocidad de propagación de la onda elástica en el primer medio, y V_2 es la velocidad en el segundo medio.

Esta ley se conoce con el nombre de ley de Snellius. En el caso general, el rayo iniciado en un punto de origen, al llegar a la superficie de contacto que separa los dos medios, producirá tanto un rayo reflejado como un rayo refractado en el punto de incidencia. El rayo reflejado vuelve al primer medio, formando el ángulo $r = i$ con la normal. El rayo refractado penetra al segundo medio formando un ángulo i_2 con la normal. Este ángulo depende del ángulo de incidencia i_1 , y de la relación de velocidades de ambos medios según la ley de Snellius. Si el ángulo i_1 es mayor que un cierto ángulo crítico es decir, tal que el ángulo i_2 resulta mayor de 90° , entonces no se produce la refracción y toda la energía es reflejada. Si el ángulo de incidencia es tal que el ángulo refractado es igual a 90° , el rayo refractado viaja por la superficie del segundo medio. El ángulo de incidencia que produce el ángulo de refracción, igual a 90° , se llama ángulo crítico de incidencia y tiene mucha importancia en las interpretaciones del método de refracción.

X.2. RELACIONES TIEMPO DISTANCIA PARA CAPAS HORIZONTALES

Considerese un perfil sísmico^{en} el cual se realiza una explosión y a unas distancias crecientes se ubican los detectores.

El tiempo de la onda refractada sería:



Condición $V_2 > V_1$

$$\text{Sen } ic = \frac{V_1}{V_2}$$

$$t_{OABR} = \frac{OA}{V_1} + \frac{AB}{V_2} + \frac{BR}{V_1}$$

$$OA = BR = Z \sec ic$$

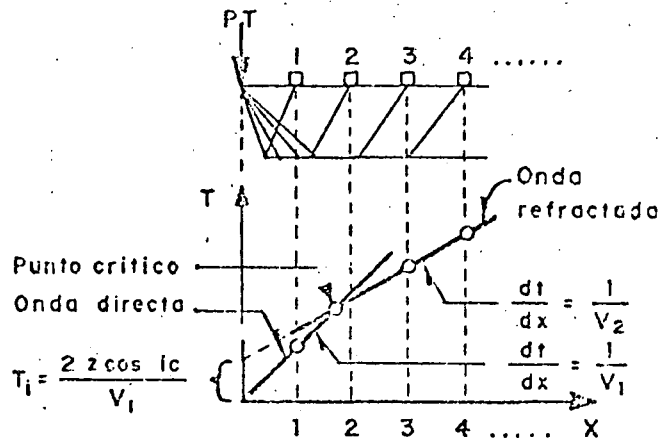
$$AB = OR' - OA - BR = x - Z \tan ic - Z \tan ic = x - 2Z \tan ic$$

$$t = \frac{Z \sec ic}{V_1} + \frac{x - 2Z \tan ic}{V_2} + \frac{Z \sec ic}{V_1}$$

$$t = \frac{x}{V_2} + 2Z \left(\frac{1}{V_1} \sec ic - \frac{1}{V_2} \tan ic \right)$$

$$t = \frac{x}{V_2} + \frac{2Z \cos ic}{V_1} \quad \because \quad t = \frac{x}{V_2} + \frac{2Z \cos ic}{V_1}$$

En coordenadas rectangulares, se gráficán en las abscisas, los espaciamientos de los detectores y en las ordenadas los tiempos. Esta gráfica se denomina de tiempo-distancia ó solo T-X (fig. IX.2.1)



$$T_{\text{onda directa}} = \frac{x}{V_1}$$

$$T_{\text{onda refractada}} = \frac{x}{V_2} + \frac{2z \cos ic}{V_1}$$

A partir de la gráfica podemos determinar las velocidades y la profundidad del horizonte refractor.

Las velocidades las determinamos con el recíproco de la pendiente.

La profundidad Z , se puede deducir a partir del tiempo de intercepción

$$\text{Tenemos: } T_i = \frac{2Z \cos ic}{V_1} \quad \because \quad Z = \frac{V_1 \cdot T_i}{2 \cos ic}$$

$$\text{Como } \text{sen } ic = \frac{V_1}{V_2} \quad \Rightarrow \quad \cos ic = \sqrt{1 - \frac{V_1^2}{V_2^2}} \quad \because$$

$$Z = \frac{V_1 \cdot T_i}{2 \sqrt{1 - \frac{V_1^2}{V_2^2}}}$$

otra forma de determinar la profundidad, es en función de la distancia crítica.

Distancia Crítica.- A una distancia X_c (vease Fig. 1X2.1 los dos segmentos se cortan; a distancias menores que ésta, la onda directa que se propaga siguiendo la parte superior de la capa de velocidad V_1 es la primera en llegar al detector. A distancias mayores, la onda refractada en la superficie de separación llega antes que la onda directa. Por esta razón, X_c es denominada distancia crítica.

El tiempo empleado por la onda directa, es el mismo que el de la onda refractada en el punto crítico i.e., a la distancia crítica.

$$\frac{X_c}{V_1} = \frac{X_c}{V_2} + \frac{2Z \cos i_c}{V_1} ; \quad X_c \left(\frac{1}{V_1} - \frac{1}{V_2} \right) = \frac{2Z}{V_1} \sqrt{1 - \frac{V_1^2}{V_2^2}}$$

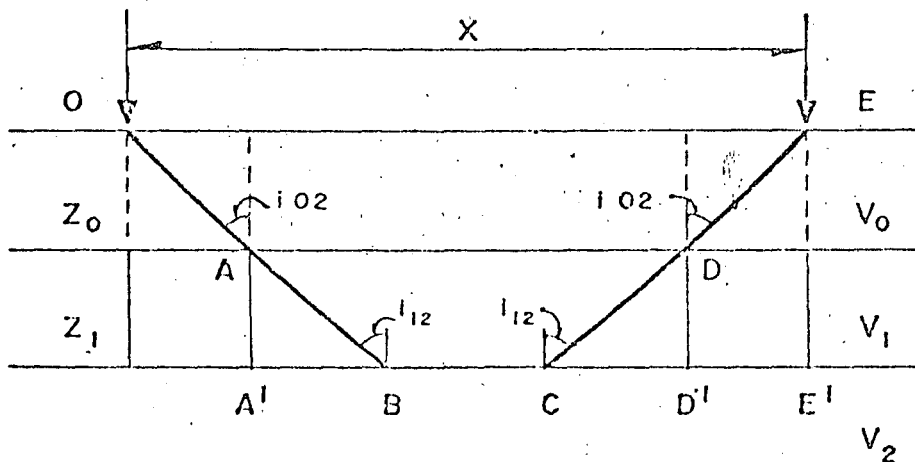
Despejando Z :

$$Z = \frac{X_c}{2} \frac{1 - \frac{V_1}{V_2}}{\sqrt{1 - \frac{V_1^2}{V_2^2}}} \quad \text{Multiplicando por } V_2$$

$$Z = \frac{X_c}{2} \frac{V_2 - V_1}{\sqrt{V_2^2 - V_1^2}} \quad \therefore \quad Z = \frac{X_c}{2} \sqrt{\frac{V_2 - V_1}{V_2 + V_1}}$$

CASO DE 3 CAPAS

Para calcular el tiempo de la onda refractada en el caso de 3 capas, se procede de manera similar, al problema de 2.



condición $V_2 > V_1 > V_0$

$$\frac{\text{Sen } i_{O2}}{V_0} = \frac{\text{Sen } i_{I2}}{V_1} = \frac{1}{V_2} \left\{ \begin{array}{l} \text{Sen } i_{O2} = \frac{V_0}{V_2} \\ \text{Sen } i_{I2} = \frac{V_1}{V_2} \end{array} \right.$$

$$+ = \frac{\overline{OA}}{V_0} + \frac{\overline{AB}}{V_1} + \frac{\overline{BC}}{V_2} + \frac{\overline{CD}}{V_1} + \frac{\overline{DE}}{V_0} ; \text{ y sabiendo que:}$$

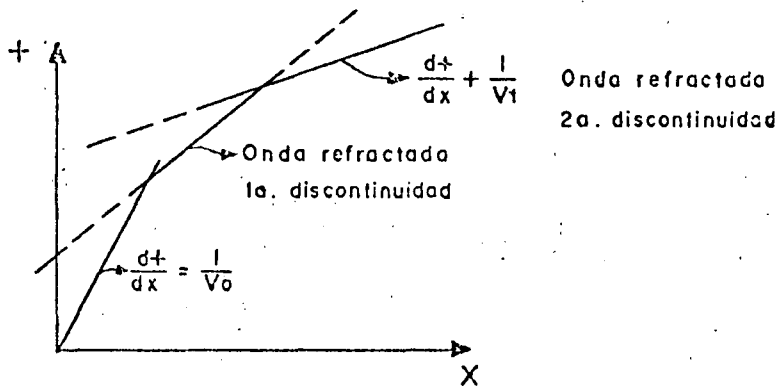
$$\overline{OA} = \overline{DE} = Z_0 \cdot \text{Sec } i_{O2}$$

$$\overline{AB} = \overline{CD} = Z_1 \cdot \text{Sec } i_{I2}$$

$$\overline{BC} = X - 2Z_0 \tan i_{O2} - 2Z_1 \tan i_{I2} ; \text{ Se puede llegar a:}$$

$$+ = \frac{X}{V_2} + \frac{2Z_0 \text{Cos } i_{O2}}{V_0} + \frac{2Z_1 \text{Cos } i_{I2}}{V_1}$$

La gráfica tiempo-distancia sería:



$$(1) \quad t \text{ onda directa} = \frac{X}{V_0}$$

$$(2) \quad t \text{ 1a. discontinuidad} = \frac{X}{V_1} + \frac{2Z_0 \text{Cos } i_{O2}}{V_0}$$

$$(3) \quad t \text{ 2a discontinuidad} = \frac{X}{V_2} + \frac{2Z_0 \text{Cos } i_{O2}}{V_0} + \frac{2Z_1 \text{Cos } i_{I2}}{V_1}$$

X.3-.) CASO DE CAPAS INCLINADAS.

Cuando las capas no son horizontales ni paralelas a la superficie, sino que buzan de una manera cualquiera, las fórmulas anteriores ya no son aplicables. La gráfica T-X, ya no permanece igual de un lugar a otro, porque el tiempo de propagación no depende tan sólo de la distancia de tiro -- sino también de la localización del punto de tiro y del detector respecto de un sistema de coordenadas fija sobre la superficie.

Si el perfil se tira pendiente-abajo (es decir, en el sentido del echado) por ejemplo, la línea de velocidad de la segunda capa ya no representa la velocidad verdadera de esta capa, sino una velocidad aparente más baja que la verdadera, porque a medida en el receptor se aleja del punto de tiro el espesor de la capa superyacente crece y el tiempo del rayo emergente aumenta. De la misma manera, si se tira pendiente arriba (en el sentido contrario del echado), la velocidad aparente aparece más alta que la velocidad verdadera.

Para la determinación de la profundidad de la segunda capa y el ángulo de su pendiente, se requiere el conocimiento de las dos velocidades aparentes. Por consiguiente es necesario tirar el perfil en ambos sentidos.

X.3.1.-. FORMULA PARA LA DETERMINACION DEL ECHADO Y DE LA VELOCIDAD DE UNA CAPA INCLINADA.

En el caso de un solo cantaco de pendiente uniforme que separa dos capas de velocidades constantes, V_0 y V_1 siendo $V_1 > V_0$, el tiempo del rayo refractado es:

$$t = \frac{\overline{OA}}{V_0} + \frac{\overline{AB}}{V_1} + \frac{\overline{BR}}{V_0}$$

Sabiendo que :

$$\overline{OA} = Z_0 \operatorname{Sec} i_0$$

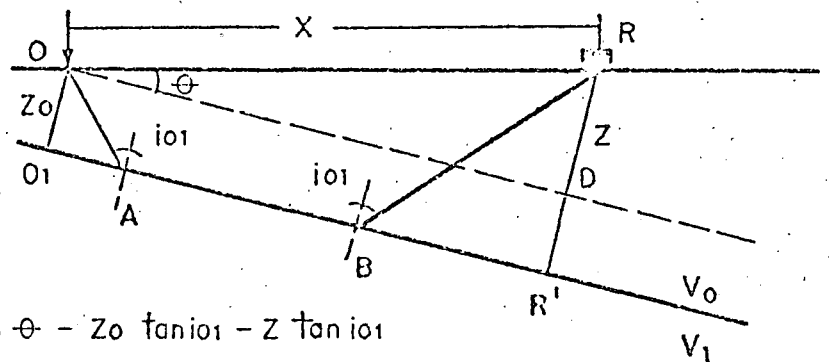
$$\overline{O'R'} = X \operatorname{Cos} \theta$$

$$\overline{AB} = \overline{O'R'} - \overline{O'A'} - \overline{BR'} = X \operatorname{Cos} \theta - Z_0 \tan i_0 - Z \tan i_0$$

$$\overline{BR} = Z \operatorname{Sec} i_0$$

$$\overline{O'A} = Z_0 \tan i_0$$

$$\overline{BR'} = Z \tan i_0$$



Se puede llegar a la ec. del tiempo que es:

$$t_b = \frac{2Z_0 \operatorname{Cos} i_0}{V_0} + \frac{X}{V_1} \frac{\operatorname{sen} (i_0 + \theta)}{\operatorname{Sen} i_0} \quad (1)$$

Si la dirección del tiro es en el sentido contrario del echado se tiene:

$$t_b = \frac{2Z \operatorname{Cos} i_0}{V_0} + \frac{X}{V_1} \frac{\operatorname{sen} (i_0 - \theta)}{\operatorname{Sen} i_0} \quad (2)$$

Diferenciando las ecuaciones (1 & 2) y sacando el recíproco obtenemos dos velocidades aparentes:

Us representando la velocidad aparente al tirar pendientes -- arriba (contra el echado) y U_b la velocidad aparente al tirar pendiente abajo (en el sentido del echado).

$$U_s = \frac{V_1 \text{ Sen } i_{o_1}}{\text{Sen}(i_{o_1} - \vartheta)} = \frac{V_o}{\text{Sen}(i_{o_1} - \vartheta)} \text{----- (3)}$$

$$U_b = \frac{V_1 \text{ Sen } i_{o_1}}{\text{Sen}(i_{o_1} + \vartheta)} = \frac{V_o}{\text{Sen}(i_{o_1} + \vartheta)} \text{----- (4)}$$

De las esc. 3 & 4 se puede calcular la pendiente y la velocidad.

$$\varphi = \frac{1}{2} (\text{Sen}^{-1} \frac{V_o}{U_b} - \text{Sen}^{-1} \frac{V_o}{U_s}) \text{----- (5)} \quad i_{o_1} = \frac{1}{2} (\text{Sen}^{-1} \frac{V_o}{U_b} + \text{Sen}^{-1} \frac{V_o}{U_s}) \text{----- (6)}$$

La velocidad verdadera de la segunda capa no es promedio aritmético de las dos velocidades aparentes, sino:

$$V_1 = 2 \text{Cos } \varphi \cdot \frac{U_s U_b}{U_s + U_b} = \frac{V_o}{\text{Sen } i_{o_1}} \text{----- (7)}$$

X.4). -COMENTARIOS :

Se vió que la condición para que exista una refracción es:

$$V_1/V_2 < 1 \quad \text{ó} \quad V_2 > V_1$$

Considérese el caso de tres capas donde:

$$V_2 < V_1 < V_3$$

Como el caso de una intercalación de arcilla entre gravas y calizas. El análisis de la gráfica T-X (Fig. X.4.1.), muestra -- que la velocidad (V_2) de la segunda capa no aparece y que el comportamiento de la gráfica es como si únicamente existieran dos capas.

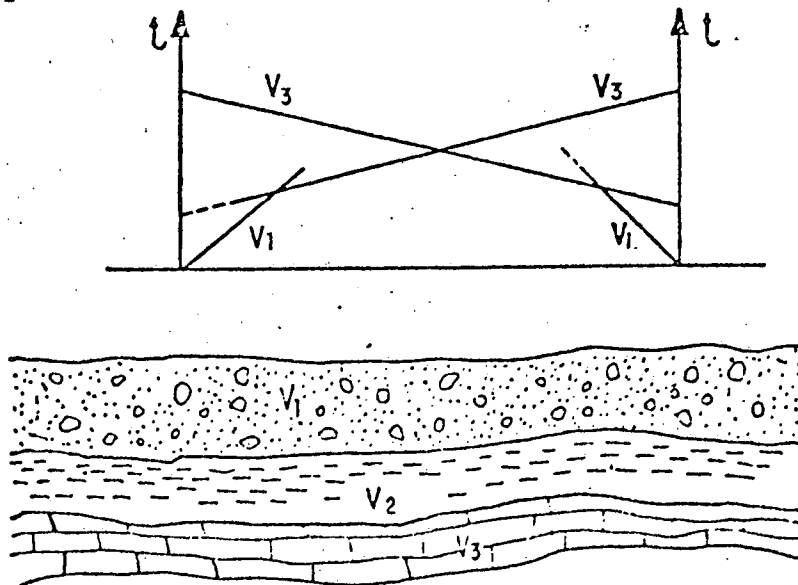
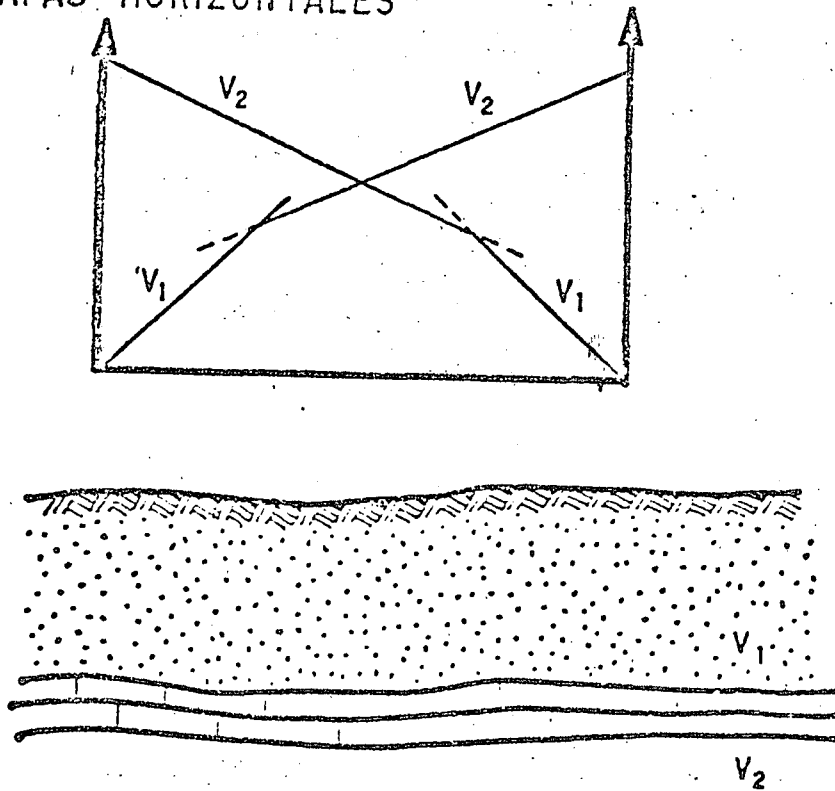


FIG. X.4.1

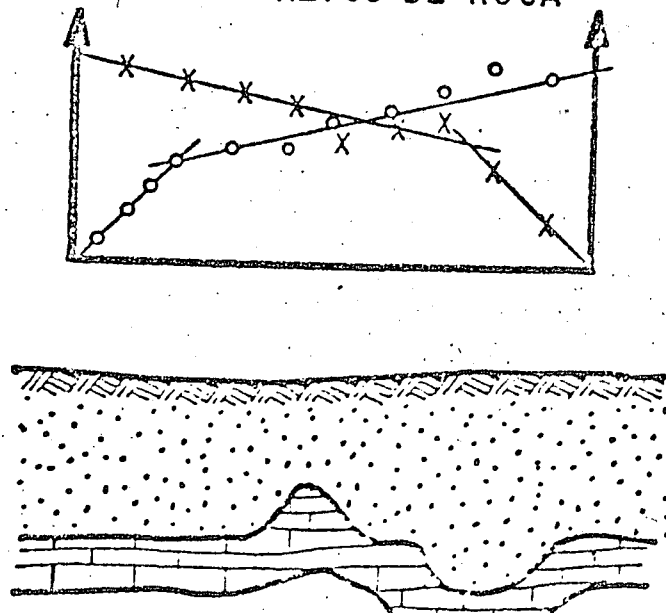
Este caso nos señala la limitante del método. Sin embargo, en condiciones donde la velocidad de propagación de los diferentes estratos aumenta con la profundidad, el método sísmico de refracción nos definirá los contactos con mayor exactitud que el método eléctrico resistivo.

A continuación se ilustra el comportamiento de algunas gráficas tiempo-distancia, para diferentes condiciones del subsuelo, en perfiles tirados en ambos sentidos.

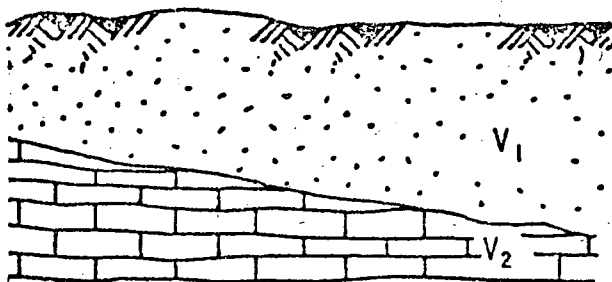
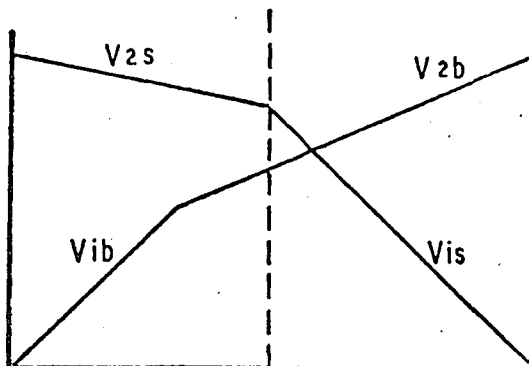
CAPAS HORIZONTALES



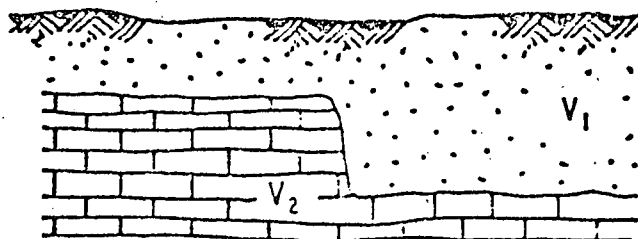
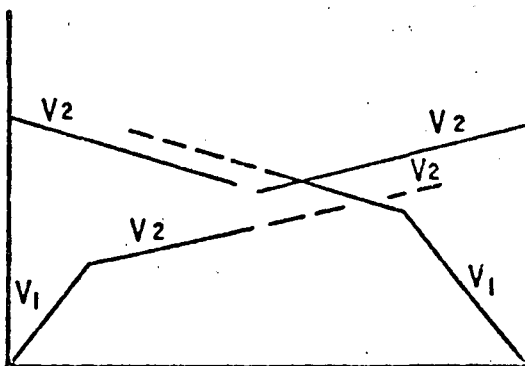
PUNTOS BAJOS O ALTOS DE ROCA



CAPAS INCLINADAS



CAPA ESCALONADA



20a

GENERALIDADES DE LOS METODOS GEOFISICOS

CARACTERISTICAS	GRAVIMETRICO	MAGNETICO	SISM CO. REFLEXION	SISMICO REFRACCION	ELECTRICO RESISTIVIDAD
INSTRUMENTO	GRAVIMETRO. PENDULO. BALANZA DE TORSION	MAGNETOMETRO (HORIZONTAL, VERTICAL, TOTAL)	DETECTOR AMPLIFICADOR CAMARA	DETECTOR AMPLIFICADOR CAMARA	ELECTRODOS, MILIAMPERIMETRO, POTENCIOMETRO
APLICACION: RECONOCIMIENTO O DETALLE	RECONOCIMIENTO O DETALLE	RECONOCIMIENTO O DETALLE	DETALLE	RECONOCIMIENTO O DETALLE	RECONOCIMIENTO O DETALLE
CANTIDAD MEDIDA	VARIACION DE GRAVEDAD	VARIACION DE ALGUN CAMPO MAGNETICO	TIEMPO DE REFLEJO	TIEMPO DE ONDA REFRACTADA	CORRIENTE, DIF. DE POTENCIAL
PROPIEDAD FISICA	DENSIDAD DE LAS ROCAS	SUSCEPTIBILIDAD MAGNETICA	ELASTICIDAD	ELASTICIDAD	PROP. ELECTRICAS (RESISTIVIDAD Y POT. NATURAL)
TIPOS DE ESTRUCTURA	ANTICLINALES, DOMOS.- FALLAS RELIEVE DEL BASAMENTO	RELIEVE DEL BASAMENTO YACIMIENTOS MINERALES CUERPOS INTRUSIVOS.	ANTICLINALES, DOMOS, SALINOS, FALLAS, TRAMPAS ESTRATIGRAFICAS	ANTICLINALES, DOMOS, FALLAS, RELIEVE DEL BASAMENTO	GEOMETRIA Y CONFIGURACION
TIPOS DE CORRECCION	ELEVACION LATITUD RELIEVE TOPOGRAFICO	LATITUD VARIACION DIURNA	CAPA METEORIZADA ELEVACION	CAPA METEORIZADA ELEVACION	

XI).- METODO ELECTRICO RESISTIVO

El método de resistividad se basa en medir desde la superficie del terreno los cambios de resistividad de los diferentes estratos ó unidades geológicas del subsuelo.

La resistividad de un cierto material se define como la resistencia eléctrica de un cubo de 1m de lado de dicho material, cuando hacemos pasar a través de él una corriente perpendicular a una de sus caras.

Podría pensarse que la resistividad de una roca depende de un solo factor y como consecuencia es posible identificarla con un valor de resistividad dado; pero nada mas erróneo: la resistividad de las rocas depende de varios factores para que pueda atribuirse un solo valor, ni siquiera un margen moderadamente estrecho de variabilidad, a la de cada tipo de roca. Por esto es necesario en los estudios geoelectricos contar con información tal como cortes litológicos de pozos, registros de pozos, mapas geológicos, etc., con el fin de reducir el margen de variación y poder indentificar las rocas por su resistividad, aunque en algunos casos puedan existir ambigüedades. Los principales factores que afectan la resistividad de las rocas son:

- Porosidad
- Constitución mineralógica
- Grado de Saturación
- La resistividad del agua contenida

En la tabla II se muestran los diferentes rangos de resistividad para diferentes materiales.

XI.I).- ELECTRODOS

Uno de los elementos esenciales de las instalaciones

TABLA DE VALORES DE RESISTIVIDAD PARA DIFERENTES MATERIALES

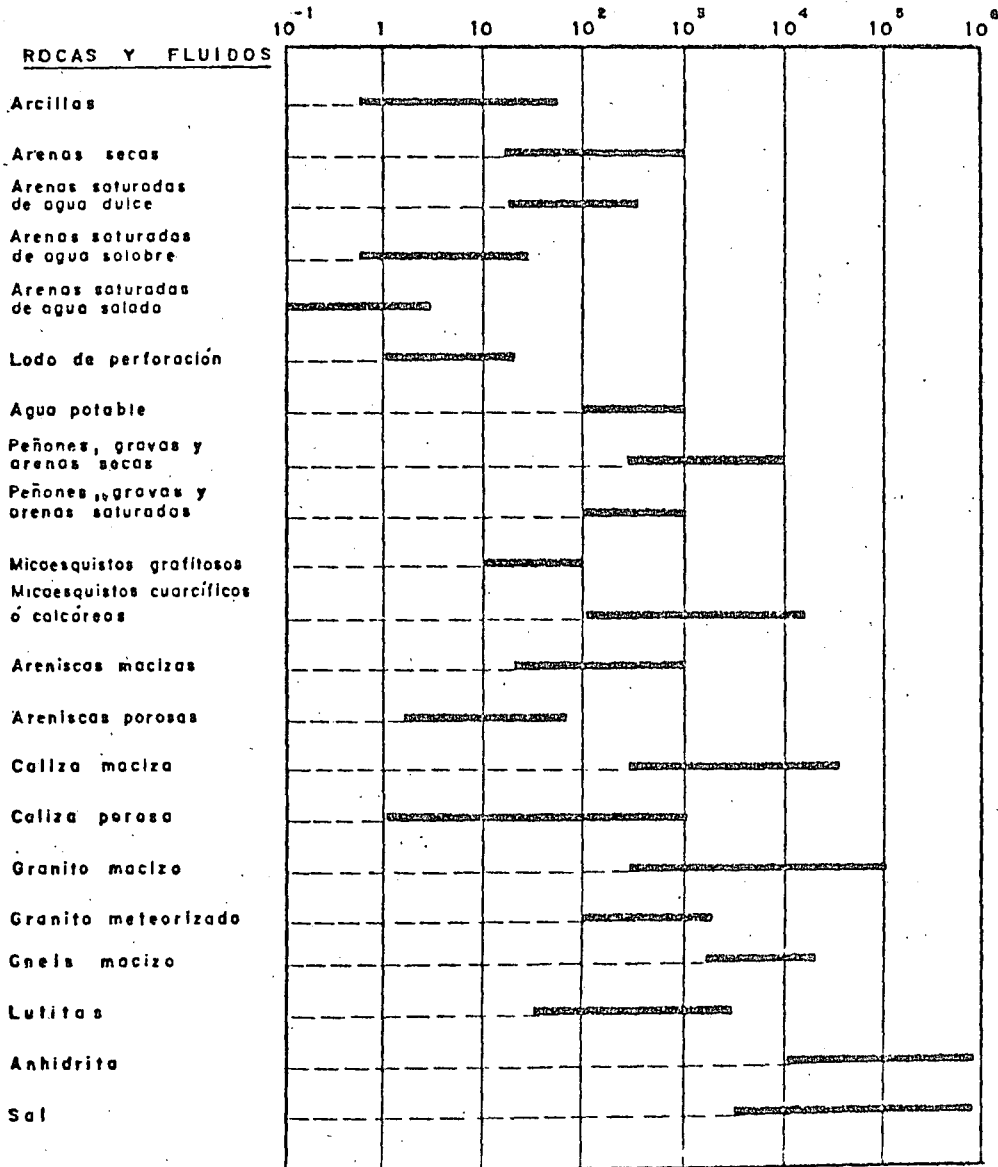
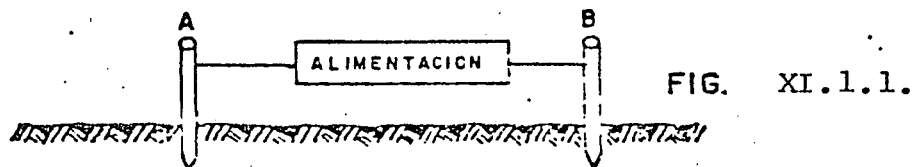


TABLA II. I

destinadas a las mediciones geocelétricas son los electrodos; se define como electrodos a las "barras metálicas" con las cuales se hace contacto con el terreno. Los electrodos de corriente, A y B, fig. XI.1.1. (mediante los cuales introducimos la corriente al terreno) pueden consistir en barras de acero inoxidable, de unos 70 cm de largo, con algún medio (como clip de batería) para conectar el extremo desnudo del cable que va a la fuente de energía.

Normalmente se consiguen contactos eléctricos satisfactorios, en terreno relativamente húmedo, cuando los electrodos penetran de 10 a 20 cm en el terreno. En zonas secas el contacto puede ser mejorado, regando el sitio donde se colocan los electrodos (con agua con sal).



Los electrodos de potencial, M y N (barras mediante las cuales se registra la diferencia de potencial) a veces llamadas "sondas" pueden estar constituidos también por varillas de acero inoxidable o cobre (fig. XI.1.2.)

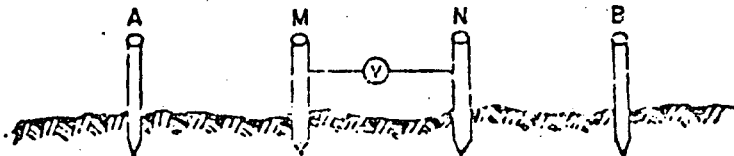


FIG. XI.1.2.

Aunque en algunos casos, las barras metálicas, por ejemplo, de cobre, resultan satisfactorias para medir el potencial en otros no es recomendable su empleo directo, puesto que la acción electrolítica produce una diferencia de potencial variable entre dos electrodos metálicos clavados en el suelo. Este fenómeno llamado polarización tiende a enmascarar la diferencia de potencial natural entre electrodos. Por esto es preferible utilizar (sobre todo para el método de potencial espontáneo) los electrodos impolarizables, en la línea de medición (de potencial).

Uno de los electrodos más sencillo de esta clase se obtiene colocando una varilla de cobre en una vasija de porcelana porosa que contiene una solución saturada de $CuSO_4$ cuya solución es la misma para M y N. Solamente la parte exterior del recipiente está en contacto con el terreno fig. XI.1.3.

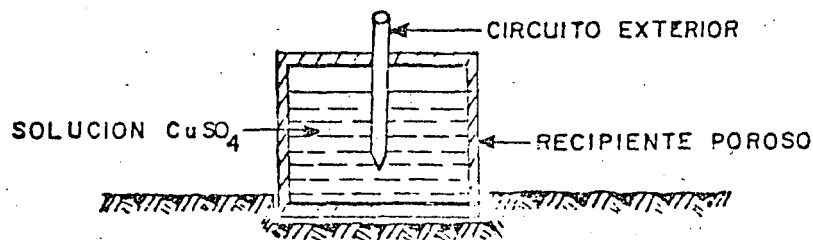


FIG. XI.1.3.

XI.2) .- POTENCIAL ELECTRICO.

Para la comprensión adecuada del método de resistividad es necesario tener una idea acerca del potencial -

eléctrico producido por un electrodo puntual en la superficie de un terreno homogéneo. En la práctica, mediante una barra metálica de diámetro pequeño se logra aproximar al electrodo puntual.

A continuación se demuestra que si I es la corriente que pasa a través de un electrodo puntual colocado sobre la superficie de un terreno "semi-infinito" de resistividad ρ , el potencial eléctrico en un punto P que dista r del electrodo es:

$$V = \frac{I\rho}{2\pi} \frac{1}{r}$$

Se supone un medio isótropo, homogéneo y un electrodo A conduciendo la corriente en este medio fig. -- XI.2.1. En un punto P, se tiene un elemento del medio, ds , a una distancia r y dr del punto "A".

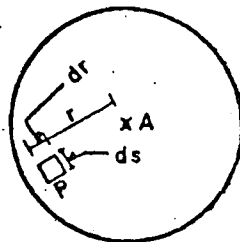


FIG. XI.2.1.

con r & $(r+dr)$ se trazan dos esferas y suponemos

la resistividad del elemento del medio ds .

Si la resistencia eléctrica de la capa es dR , según la ley de ohm, la diferencia de potencial a través de la capa será:

$$IdR = dv \text{ --- (XI.1.)}$$

sabemos que: $R = \int \frac{L}{S} \therefore dR = \int \frac{dr}{ds}$

S, L = superficie y Longitud del conductor.

Para la esfera de radio r, la superficie es:

$$4\pi r^2 \quad dR = \int \frac{dr}{4\pi r^2}, \text{ de la ec. 1 (XI.1.) tene-}$$

mos:

$$dv = - \frac{I \rho}{4\pi} \frac{dr}{r^2}; \quad \int_v^{\infty} dv = - \int_r^{\infty} \frac{I \rho}{4\pi} \frac{dr}{r^2} = - \frac{I \rho}{4\pi} \left[\frac{1}{r} \right]_r^{\infty} = \frac{I \rho}{4\pi} \frac{1}{r}$$

si se supone que el potencial en el infinito es cero y como es solamente la semiesfera la que nos interesa, el potencial en el punto A es:

$$v = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{r} \quad \text{--- (XI.2)}$$

cuando unos puntos conservan un mismo valor de potencial definen una curva equipotencial. El campo eléctrico presenta la forma de la fig. XI.2.2., donde -- las líneas equipotenciales son ortogonales a las líneas de corriente.

XI.3.) - EXPRESION GENERAL PARA LA OBTENCION DE LA RESISTIVIDAD

Estudiando el campo eléctrico de un electrodo puntual se ha visto la posibilidad de determinar la resistividad de un semiespacio homogéneo e infinito. La esencia del método consiste en la medición de la intensidad de corriente I que se hace pasar por el terreno -- a través de dos electrodos de alimentación A y B y de la diferencia de potenciales AV entre otros dos electrodos M y N colocados en la superficie del terreno.

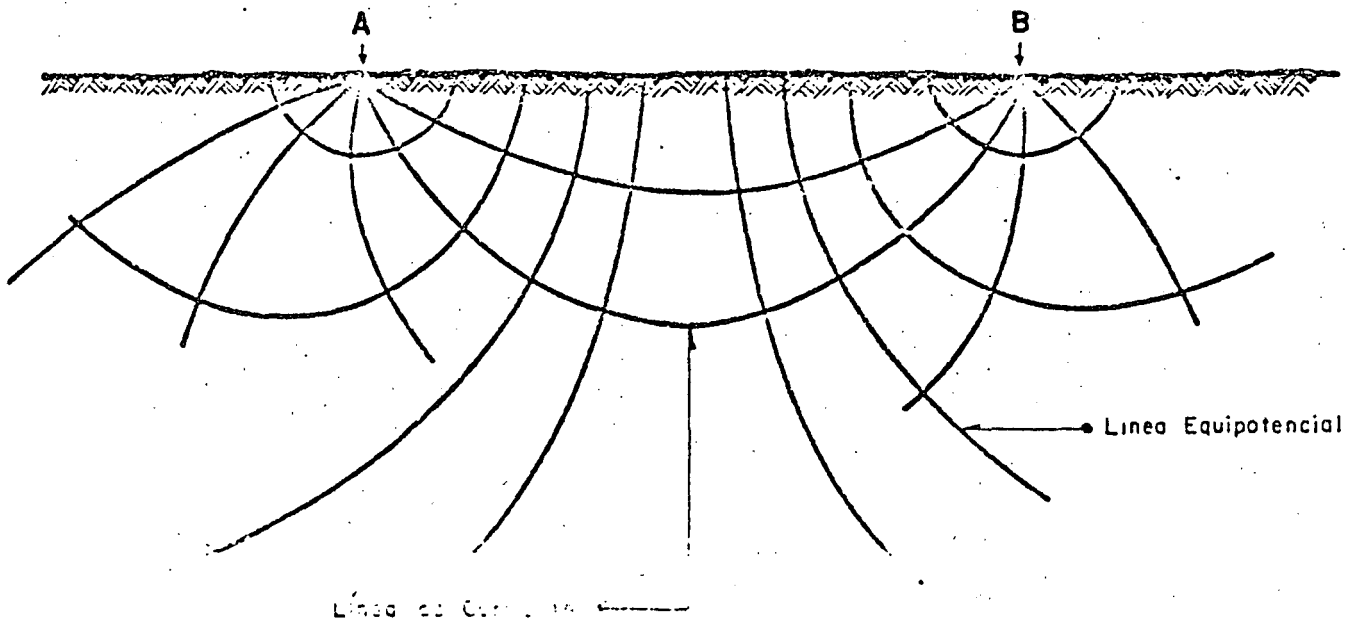
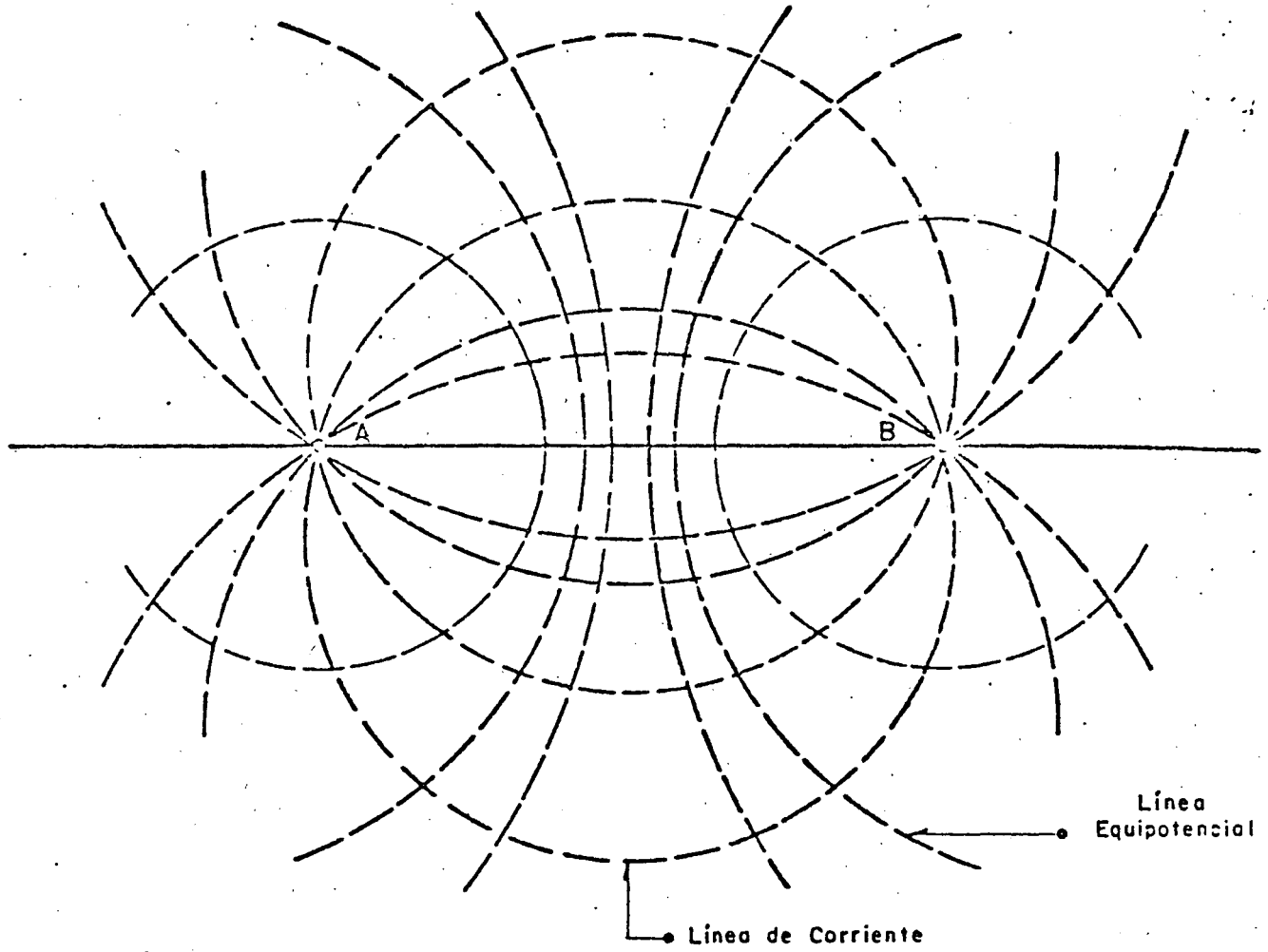


FIGURA XI.2.2.

El conjunto de los cuatro electrodos se denomina cuatropolo o tetrapolo. En principio, los cuatro electrodos pueden adoptar cualquier disposición geométrica sobre el plano que representa la superficie del terreno. Analicemos el arreglo tetrapolar de la fig. - XI.3.1. (posición arbitraria de electrodos).

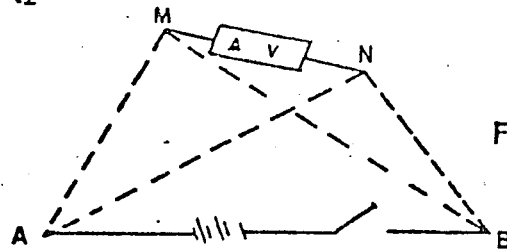


FIG. XI.3.1.

V_M^{AB} es el potencial en el electrodo M debido a la corriente I de los dos electrodos.

V_N^{AB} es el potencial en el electrodo N debido a la corriente I, de los dos electrodos.

si $V_M^{AB} = V_M^A - V_M^B$ & $V_N^{AB} = V_N^A - V_N^B$

La diferencia de potencial será:

$$\Delta V = V_M^{AB} - V_N^{AB} = V_M^A - V_M^B - V_N^A + V_N^B \text{ ----- (XI.3.)}$$

utilizando la ecuación $V = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{r}$, que se dedujo anteriormente, en la cual r es la distancia que hay desde el electrodo de corriente al lugar donde se está midiendo tenemos que:

$$V_M^A = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{AM} \quad ; \quad V_M^B = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{BM}$$

$$V_N^A = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{AN} \quad ; \quad V_N^B = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{BN}$$

substituyendo lo anterior en la ecuación XI.3. tenemos:

$$\Delta V = \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{AM} - \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{BM} - \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{AN} + \frac{I \rho}{2\pi} \frac{1}{BN}$$

$$\Delta V = \frac{I \rho}{2\pi} \left(\frac{1}{AM} - \frac{1}{BM} \right) - \frac{I \rho}{2\pi} \left(\frac{1}{AN} - \frac{1}{BN} \right)$$

$$\Delta V = \frac{I \rho}{2\pi} \left(\frac{1}{AM} - \frac{1}{BM} \right) - \left(\frac{1}{AN} - \frac{1}{BN} \right) \text{ ----- XI.4.}$$

Despejando la resistividad (ρ) tenemos:

$$\rho = \frac{\Delta V}{I} \cdot \frac{2\pi}{\left(\frac{1}{AM} - \frac{1}{BM} \right) - \left(\frac{1}{AN} - \frac{1}{BN} \right)} \text{ ----- XI.5.}$$

si: $K = \frac{2\pi}{\left(\frac{1}{AM} - \frac{1}{BM} \right) - \left(\frac{1}{AN} - \frac{1}{BN} \right)}$ se tiene:

$$\rho = K \frac{\Delta V}{I} \text{ ----- XI.6.}$$

que es la expresión general para la obtención de la resistividad.

Como K es un coeficiente que depende únicamente de la geometría del dispositivo electródico, se le denomina factor geométrico.

La fórmula XI.6. puede ser utilizada también en el caso de un semiespacio no homogéneo, solo que obtendremos un valor " a " denominado resistividad aparente, el cual está ligado por complejas relaciones a las resistividades verdaderas y espesores de todas las capas influidas por el dispositivo AMNB.

XI.4.)- CONFIGURACIONES ELECTRODICAS.

Para determinar la resistividad de un terreno homogéneo se han sugerido varios arreglos de electrodos, para A, B, M y N. Los más comunmente usados son:

1) Arreglos Simétricos, y 2) Arreglos Dipolares.

En el arreglo simétrico, los puntos A, M, N y B se toman en una línea recta de manera que los puntos M y N sean simétricos con respecto al centro "O" de tendido AB.

Dentro de este tipo de arreglo se encuentra el dispositivo Wenner, en el cual los cuatro electrodos se colocan equidistantes, de manera que se obtenga $a_1 = a_2 = a_3$ (fig. XI.4.1.). La resistividad se obtiene por:

$$\rho = 2\pi a \frac{\Delta V}{I}$$

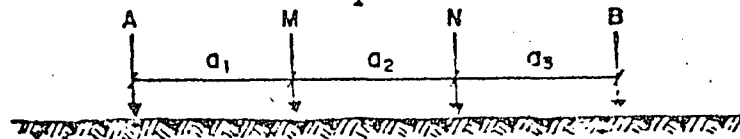


FIG. XI.4.1.

En ocasiones se utiliza un arreglo denominado Lee, el cual es una modificación del Wenner.

El arreglo Lee consiste en colocar en el punto "O" un tercer electrodo de medición (fig. XI.4.2.), obteniéndose para cada punto dos medidas de diferencia de potencial, MO y ON. En este caso la resistividad en el espacio MO ó ON viene dado por la expresión:

$$\rho = 4\pi a \frac{\Delta V}{I}$$

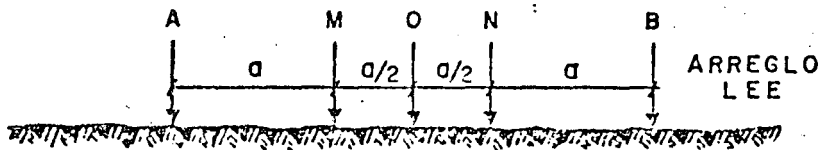


FIG. XI.4.2.

El arreglo Schlumberger es otro de los dispositivos simétricos. En este, las distancias a_1 & a_3 son iguales y muy grandes en comparación de a_2 (fig. XI.4.3).

En la práctica se mantendrá la relación:

$5 \leq \frac{AB}{MN} \leq 20$. La resistividad viene dada por:

$$\rho = \pi \frac{AM \cdot AN}{MN} \frac{\Delta V}{I} \quad \text{ó sea} \quad \rho = \pi \left(\frac{rc^2 - a^2}{2a} \right) \frac{\Delta V}{I}$$

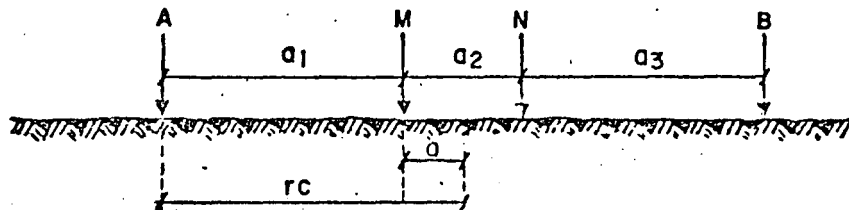


FIG. XI.4.3.

Dispositivos Dipolares.

En estos dispositivos las distancias entre los electrodos de medición (dipolo de medición) y de corriente -- (dipolo de corriente) son pequeñas en comparación con la distancia R entre los centros O y Q de los dos dipolos (fig. XI.3.4.) En dependencia de la posición de los dipolos de corriente y de medición distinguimos varios tipos de dispositivos dipolares.

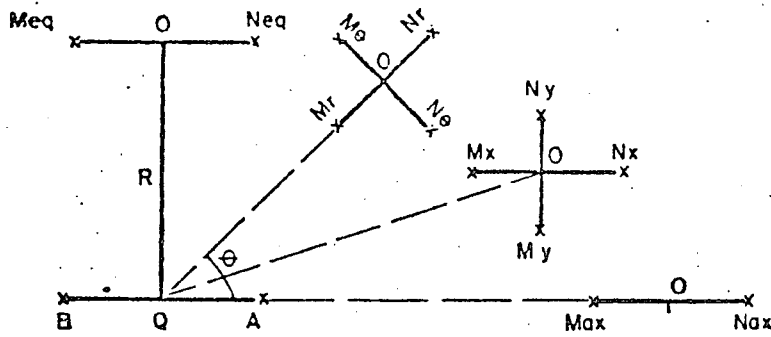


Fig. XI.3.4.

Alpin, L. M., propuso clasificar los dispositivos dipolares según los ángulos δ y θ . El ángulo δ se define por el eje del dipolo de medición y el radio vector del centro del dipolo de corriente al de medición, y el ángulo θ por el eje del dipolo de corriente y el radio vector mencionado.

El cálculo de la resistividad aparente se efectúa a partir de la ecuación XI.7. donde a los diversos dispositivos los valores correspondientes de δ y θ .

$$\rho_a = \frac{2\pi R^3}{AB \cdot MN} (2 \cos \delta \cos \theta + \sin \delta \sin \theta)^{-1} \frac{\Delta V}{I} \quad \text{XI.7.}$$

A continuación se exponen los dispositivos (fig. XI.3.4.)

a).- Dispositivo Paralelo (Mx Nx).

Este arreglo se caracteriza por tener sus dos dipolos paralelos y $\delta = 2\pi - \theta$. La resistividad aparente (ρ_a) se calcula por:

$$\rho_a = \frac{2\pi R^3}{AB \cdot MN} (2 \cos^2 \theta - \sin^2 \theta)^{-1} \frac{\Delta V}{I}$$

b).- Dispositivo Perpendicular ($M_y N_y$).

Los dos dipolos forman ángulo recto. $\gamma = \frac{\pi}{2} - \theta$;

por lo que su resistividad aparente se determina por:

$$\rho_a = \frac{\pi R^3}{AB \cdot MN} \frac{4}{3 \sin 2\theta} \frac{\Delta V}{I}$$

c).- Dispositivo Radial ($M_r N_r$).

El dipolo MN se encuentra situado sobre la recta que une los centros de ambos dipolos $\gamma = 0$

$$\rho_a = \frac{\pi R^3}{AB \cdot MN} \frac{1}{\cos \theta} \frac{\Delta V}{I}$$

d).- Dispositivo Azimutal ($M_\theta N_\theta$).

El dipolo MN es perpendicular a la recta que une los centros de ambos dipolos. $\gamma = \frac{\pi}{2}$

$$\rho_a = \frac{2\pi R^3}{AB \cdot MN} \frac{1}{\sin \theta}$$

e).- Dispositivo Ecuatorial ($M_{eq} N_{eq}$).

Es a un tiempo paralelo y azimutal, de modo que ambos dipolos son paralelos entre sí, y perpendiculares al eje que pasa por sus centros. $\gamma = \theta = \frac{\pi}{2}$

$$\rho_a = \frac{2\pi R^3}{AB \cdot MN} \frac{\Delta V}{I}$$

f).- Dispositivo Axial ($M_{ax} N_{ax}$)

Los cuatro electrodos están en la misma recta. Este dispositivo es pues, simultáneamente paralelo y radial. $\gamma = \theta = 0$

$$\rho_a = \frac{\pi R^3}{AB \cdot MN} \frac{\Delta V}{I}$$

XI.5 .).- CORRIENTE DE ALIMENTACION.

El método eléctrico resistivo emplea corrientes artificiales que pueden ser continuas o alternas.

El empleo de la corriente alterna elimina la acción de diferentes corrientes parásitas que circulan en el suelo como: polarizaciones espontáneas y corrientes telúricas, también se pueden medir diferencias de potencial pequeñas y amplificarlas, por lo que la fuente de corriente no necesita ser tan potente como la de corriente continua. Sin embargo, la corriente alterna tiene la particularidad de penetrar poco en profundidad a causa del efecto pelicular (Skin effect). Es conocido que la corriente alterna tiene tendencia a pasar solamente a la superficie de los conductores y penetrar muy poco en el interior de estos. Cuando más alta es la frecuencia empleada, menos penetración tiene. Generalmente se incluye en el "Skin effect" toda modificación que impida el paso normal de la corriente en el subsuelo.

XI.6 .).- APARATOS EMPLEADOS.

En prospección eléctrica existen dos grupos de aparatos, los de corriente alterna y los de corriente continua.

XI.6.1).- APARATOS PARA CORRIENTE CONTINUA.

Son generalmente del tipo potenciométrico o puente.

El esquema de principio está representado en la fig. XI.6.1.1.

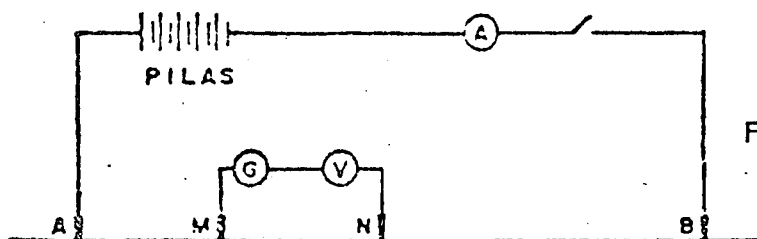


Fig. XI.6.1.1.

El circuito de intensidad comprende dos electrodos A y B, una serie de pilas secas (o un rectificador), un miliamperímetro y un interruptor de paso de corriente.

El circuito de tensión es en realidad doble. El primero, colocado en serie unicamente con el galvanómetro, fig. XI.6.1.2.

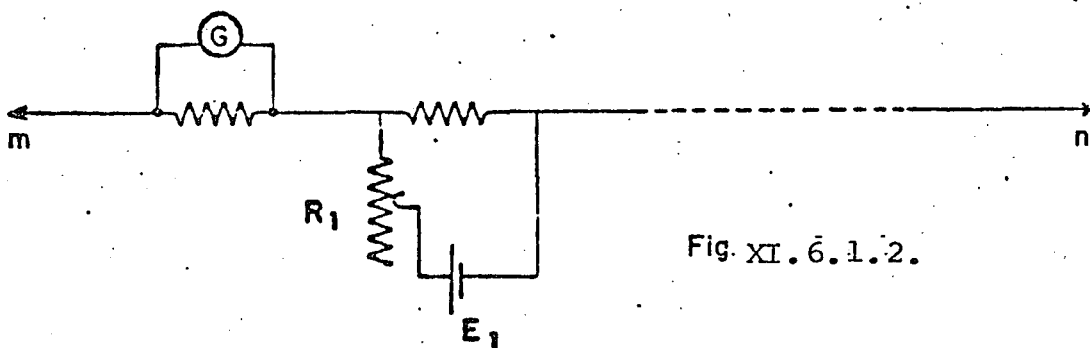


Fig. XI.6.1.2.

está destinado a eliminar la influencia de la polarización del terreno a fin de dejar la zona de medida electricamente neutra. El segundo (fig. XI.6.1.3) sirve para equilibrar la diferencia de potencial existente entre M y N por medio del circuito $(R_2 - r_2)$, una vez establecida la corriente en el suelo entre los electrodos A y B. Como la polariza-

ción es variable es indispensable repetir varias veces la corrección de polarización, a fin de tener la seguridad de medir realmente la diferencia de potencial entre M y N.

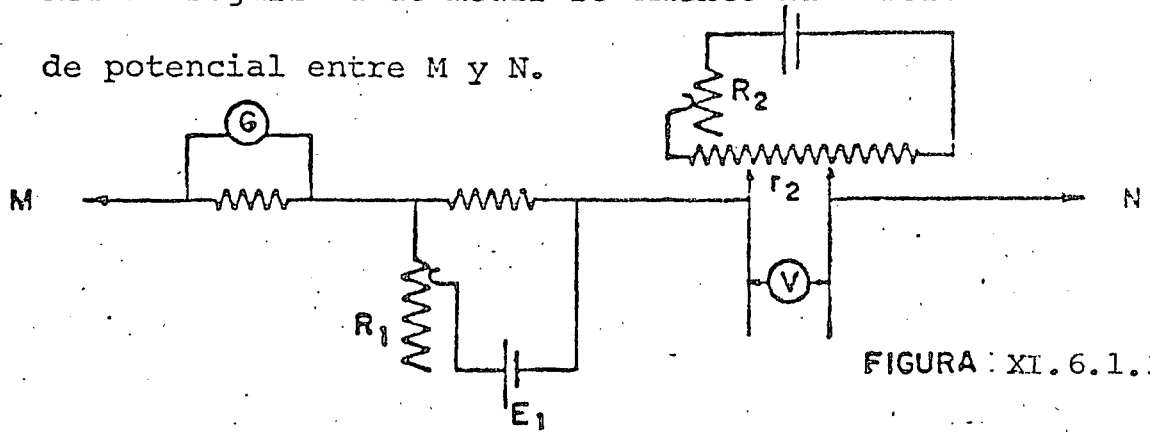


FIGURA : XI.6.1.3.

XI.6.2. .- APARATOS PARA CORRIENTE ALTERNA.

Como en el caso anterior, existen dos circuitos.

En el circuito de envío de corriente (AB) se encuentran un miliamperímetro A, una self -inducción I -- variable, un transformador T que produce al potenciómetro una tensión de referencia.

En el circuito medidor de referencia de potencial se encuentran un milivólmetro V, una resistencia calibrada S y un galvanómetro como corrector de cero. Se puede notar que como la polarización tiene una corrección automática, el segundo circuito de los aparatos de corriente continua, no existe en este tipo de aparato. fig. XI.6.2.1.

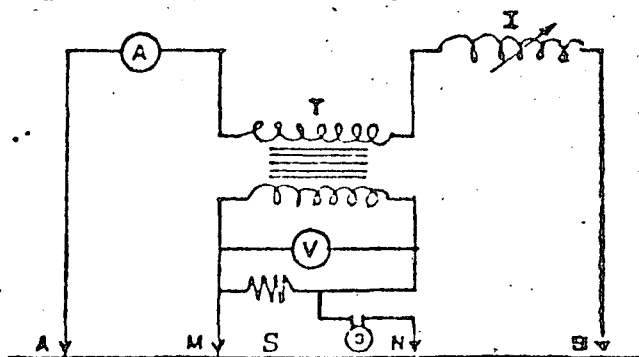


Fig. XI.6.2.1.

XI.7.1.- SONDEO ELECTRICO VERTICAL.

En la sección XI.3, , se vió que la fórmula mediante la cual medimos, sobre la superficie del terreno, la resistividad aparente del subsuelo es:

$$\rho = \frac{\Delta V}{I} K$$

donde K, es el llamado factor geométrico que depende de la posición de los electrodos.

Las mediciones de resistividad del subsuelo se pueden efectuar en dos formas principales. La primera, mediante los llamados "Perfiles Resistivos a Profundidades Constantes", en los cuales K permanece constante para una serie de medidas en diferentes puntos, dando como resultado información geoelectrica del subsuelo en dirección horizontal a una determinada profundidad. En la segunda, llamada "Sondeo Eléctrico Vertical" (SEV), las medidas son ejecutadas en un punto específico, tal que el valor de K cambie progresivamente. De esta forma, los valores de la resistividad aparente medidas en la superficie, reflejan la distribución vertical de los valores resistivos en una sección geológica. En otras palabras, las mediciones de campo aplicando el método del SEV, consisten en determinar las resistividades -- aparentes que corresponden a una serie creciente de se

paraciones entre electrodos. Teniendo por base el hecho de que a mayor distancia entre los electrodos de potencial y de corriente, corresponde mayor profundidad de investigación.

Los resultados obtenidos por el SEV, utilizando cualquiera de los dispositivos electródicos (ver XI.4 .), antes descritos se llevan a una gráfica que recibe el nombre de curva de resistividad aparente. Se dibujan en un sistema de coordenadas rectangulares, ya sea utilizando escalas matemáticas o logarítmicas, una serie de puntos - llevando en las ordenadas los valores de resistividad aparente y en las abscisas la mitad de la distancia entre los electrodos de corriente $AB/2$, cuando se utiliza el dispositivo Schlumberger o R (que es la distancia -- que une los centros de los dos dipolos) en los arreglos dipolares, y en el método Wenner se toma como abscisa - la distancia equielectródica "a".

La resistividad verdadera y los espesores de cada uno de los estratos de una determinada zona se pueden calcular a partir de las curvas de resistividad aparente. Con este propósito se han propuesto y desarrollado diversos métodos de interpretación que se basan en el análisis de la distribución del potencial en la superficie, producido por una corriente al atravesar estratos de diferentes

resistividades. Estos métodos, unos analíticos y otros -
gráficos permiten establecer las condiciones y profundi-
dades de los estratos desde el punto de vista eléctrico,
pero debe señalarse que no obligatoriamente hay una co-
rrespondencia unívoca entre las unidades eléctricas y --
las geológicas y que para obtener una adecuada interpre-
tación cuantitativa es necesario contar con info ración
geológica, tanto de la superficie como del subsuelo.

XI.8).- INTERPRETACION DE LAS CURVAS DE SÓNDEOS ELECTRICOS VERTICA LES. (SEV).

El objetivo principal de la interpretación de las curvas -
de los SEV, es la construcción del corte geoelectrico del
área estudiada. Para ello en base de dichas curvas, se de-
terminan los espesores y las resistividades reales de las
diferentes capas que componen el corte estudiado. La in-
terpretación geológica del corte geoelectrico se efectúa
relacionando las propiedades eléctricas con la geología -
de la zona.

Se puede considerar que la interpretación se divide en --
dos partes: 1) Interpretación Cualitativa y, 2) Interpre-
tación Cuantitativa.

XI.8.1).- INTERPRETACION CUALITATIVA.

La interpretación cualitativa tiene como fin:

- a) Dar una idea general sobre la composición geológica -
del área estudiada.

b) Determinar cualitativamente las estructuras de interés práctico.

c) Determinar cualitativamente los cambios de facies de diferentes horizontes.

El análisis cualitativo se puede llevar a cabo por medio de las resistividades aparentes e isolíneas de ρ_a . Para analizar por medio de las resistividades aparentes es necesario construir una gráfica por cada sondeo, con los valores de ρ_a y la separación creciente de electrodos. Representando conjuntamente los resultados a lo largo de la traza del perfil, se obtiene una cierta imagen de su estructura eléctrica sin perder de vista cada gráfica particular.

Las isolíneas se construyen de la siguiente manera:

Los puntos del SEV se dibujan en el perfil topográfico. En cada punto a lo largo del eje vertical se ponen los valores de $AB/2$ (para el arreglo Schlumberger) y al lado de ellos se anotan los valores de ρ_a medidos con $AB/2$. Después en base de estos valores de ρ_a , se construyen las isolíneas. La configuración de estas líneas caracteriza cualitativamente el corte geoelectrico.

En la fig.

se muestra el corte de isolíneas obtenidas sobre un anticlinal de baja resistividad.

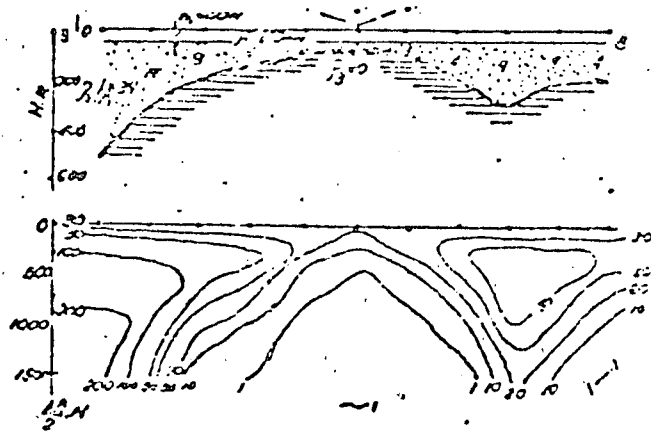
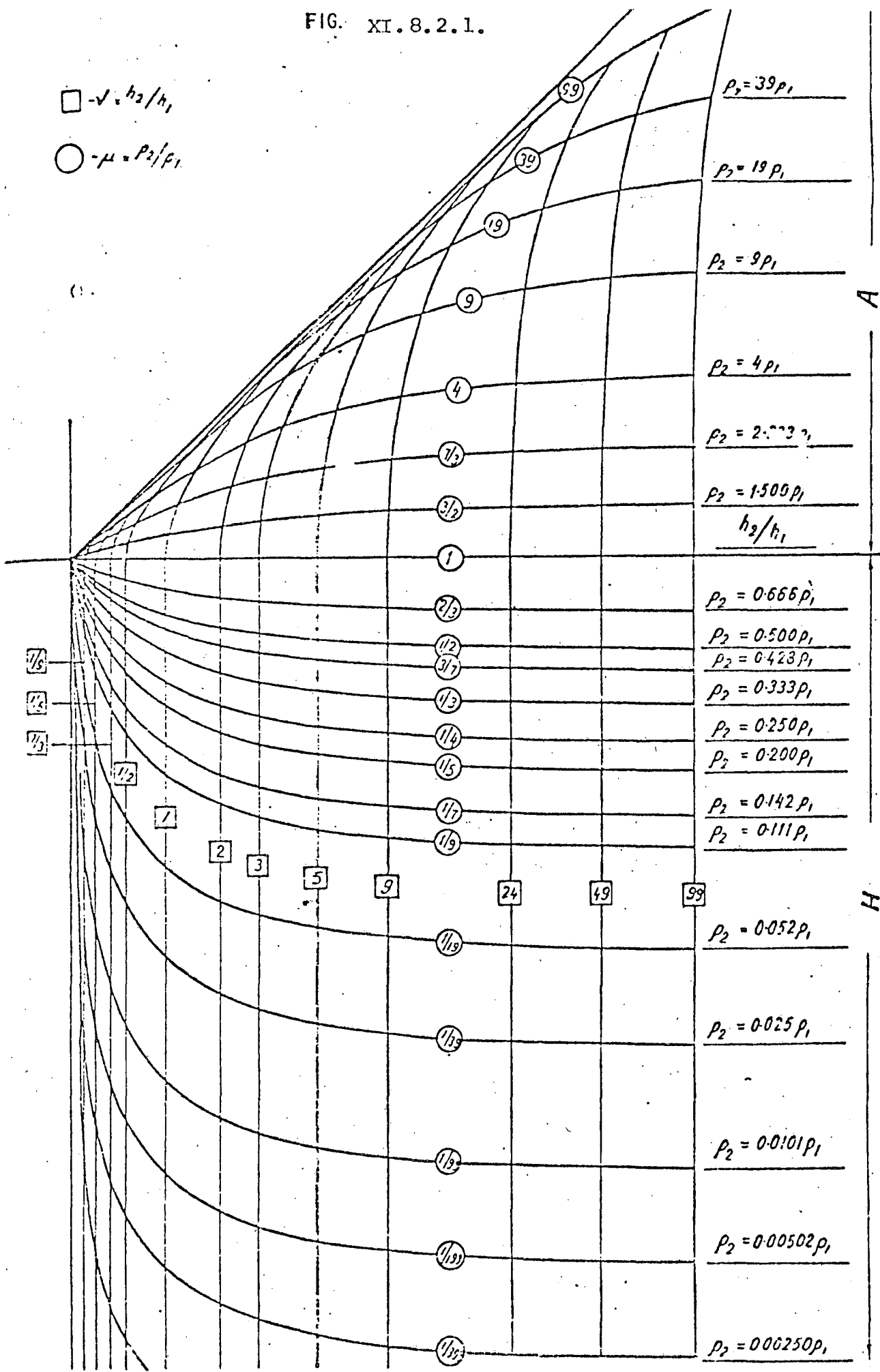


FIG. XI.8.2.1.

38a

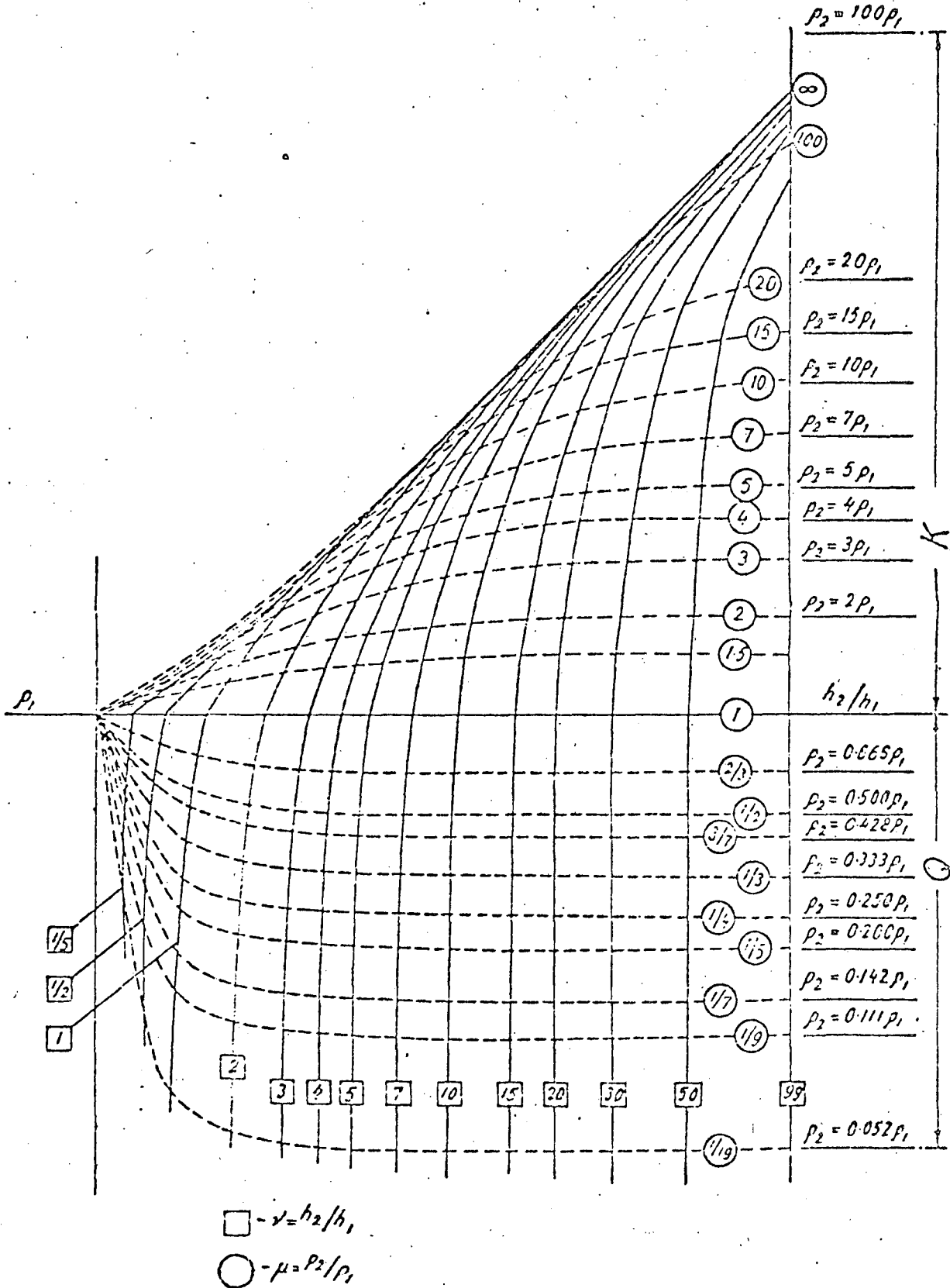


Auxiliary point charts, H and A. (From ANONYMOUS, 1963a.)

FIG. XI.8.2.2.

Enclosure 4
 P. K. BHATTACHARYA AND H. P. PATRA
Direct Current Geoelectric Sounding
 Elsevier Publishing Company
 Amsterdam, 1968

38 b.



Auxiliary point charts, K and Q. (From ANONYMOUS, 1963a.)

XI.8.2).- INTERPRETACION CUANTITATIVA.

El objetivo de la interpretación cuantitativa de las curvas de SEV es la determinación de los parámetros de los horizontes que componen el corte geoelectrico, i.e., $h_1, \rho_1; h_2, \rho_2; \text{etc.}$ Para determinar estos parámetros existen diversos métodos, pero sin duda los más aplicados son:

- La comparación de las curvas de campo con las curvas maestras (existen diversos catálogos de curvas maestras para 2, 3 y 4 capas, como las de: Mooney and Wetzel, 1956; Compagnie Generale de Geophysique, 1963; Mooney y Orellana, 1966).
- Mediante las gráficas auxiliares A, H, K, Q (los cuales se encuentran en las figuras XI.8.2.1. Y XI.8.2.2. y las curvas maestras. Este método tiene la ventaja de aplicarse a curvas de 5 y más capas, aunque la exactitud disminuye conforme aumenta el número de capas.

XI.9).- COMENTARIOS.

Para buenas respuestas a la aplicación de un determinado método geofísico es necesario que existan buenos "contrastes" de la propiedad física que se está investigando.

En el caso del método eléctrico resistivo, para determinar una estructura o estrato, necesitamos que existan contrastes de resistividad (propiedad física medida entre estos y el medio que lo rodea).

Pongamos por ejemplo el caso de lechos de arenas y gravas suprayaciendo un substrato de arcillas y lutitas. El contraste de resistividades es tan notable que fácilmente se podrá establecer la profundidad del contacto. Si, por el contrario, existen gravas gruesas sobre calizas, estas dos formaciones serán difíciles de diferenciar por el método eléctrico resistivo. Sin embargo, afortunadamente este caso no es muy común.

La mayoría de los reconocimientos de cuencas acuíferas se realiza por métodos eléctricos. Entre esos el resistivo es aplicado en más de un 80% de los casos. Las razones que conducen a este resultado son:

- El bajo costo de los reconocimientos.
- La influencia del agua sobre la conductividad del suelo.
- Una facilidad de interpretación aunque en ocasiones solamente aparente.

BIBLIOGRAFIA

- ASTIER J.L. GEOFISICA APLICADA A LA HIDRO GEOLOGIA-PARANINFO-MADRID 1975.
- BHATTACHARYA P.K. EF. DIRECT CURRENT GEOELECTRIC SOUNDING-ELSEVIER-1968
- DANKO J. Y AZZE PAVON A. GEOELECTRICIDAD I-SERIE 8 INGENIERIA GEOFISICA UNIVERSI DAD DE LA HABANA, 1972
- DOBRIN, M.B. INTRODUCCION A LA PROSPECCION GEOFISICA-OMEGA, S.A. MEXICO -- 1960
- OLHOVICH, V.A. CURSO DE SISMOLOGIA APLICADA- REVERTE-MEXICO 1959.
- ORELLANA, E. PROSPECCION GEOELECTRICA EN-- CORRIENTE CONTINUA-PARANINFO- MADRID 1972.
- PARASNIS D.S. GEOFISICA MINERA-PARANINFO - MADRID 1971.
- KELLER G.V. EF. FRISCHKNECHT F.C. ELECTRICAL METODS IN GEOPHY- SCAL PROSPECTING-PERGAMON -- PRESS, 1966.



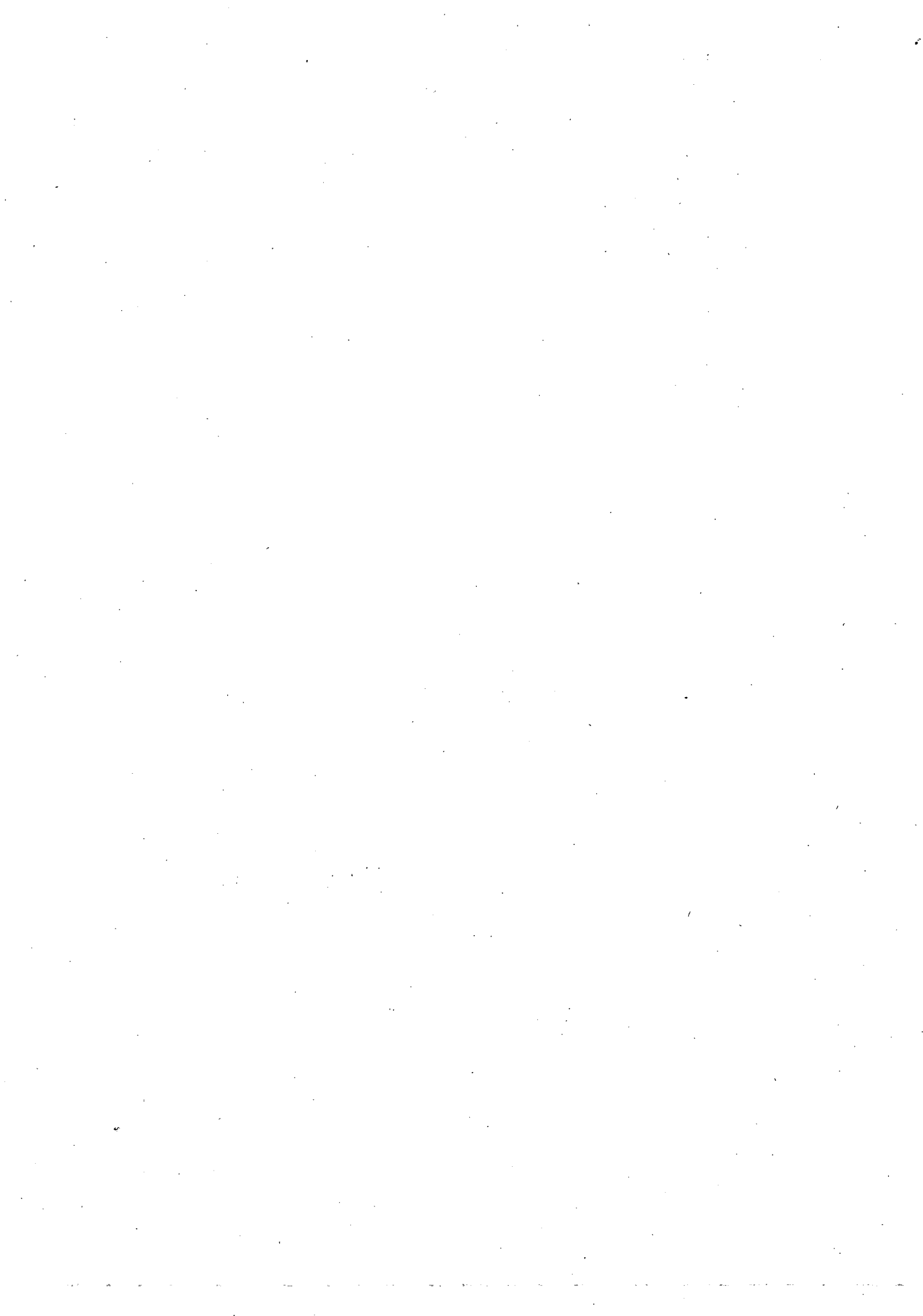
centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 4: METODO DE EXPLORACION POR MEDIO DE POZOS
Breve Reseña Histórica de la Perforación

OCTUBRE, 1978.



METODO DE EXPLORACION POR MEDIO DE POZOS

1.- BREVE RESEÑA HISTORICA DE LA PERFORACION.-

Las más antiguas referencias datan del año 256 A.C., en que los chinos usaban un procedimiento rudimentario para la construcción de pozos de agua. Sus métodos - poco han cambiado en los 23 siglos que siguieron, pero -- ellos fueron los que permitieron el desarrollo de las téc-- nicas de perforación esparcidas por el resto del mundo.

En 1859 se logra perforar con éxito el primer pozo para producir petróleo en Pennsylvania, obra que descubre una fuente de energía que viene a revolucionar el -- modo de vida del hombre moderno, capacitandolo para produ-- cir trabajo por medio de la quema de combustible, trans-- formando la potencia del musculo a la potencia de la má-- quina, originando con esto un período sin precedentes en el desarrollo económico e industrial.

Sweeney en 1866 aplica su sistema de rotación, accionada con fuerza externa para mecanizar la perforación y a partir de aquí, paulatinamente aparecen técnicas y he-- rramientas que se han venido ampliando y modificando hasta nuestros días.

2.- CLASIFICACION DE LOS METODOS DE PERFORACION.-

La ejecución de un sondeo se puede lograr em-- pleando las herramientas adecuadas, cuya acción produce -- la perforación de las rocas, a cada una de estas corres-- ponde un procedimiento. Contrariamente a lo que se podría pensar, no existe un método universal y siempre es preciso

elegir uno adaptado al resultado que se busca.

Por ejemplo, un sondeo de reconocimiento no se realizará siempre con un procedimiento que consiga necesariamente grandes rendimientos con el decrecimiento de la calidad del reconocimiento, sino con un método que permita la buena -
testificación de las formaciones y un estudio correcto del --
subsuelo; por el contrario, la herramienta debe permitir siempre
una velocidad de avance casi instantaneo.

La elección del procedimiento depende no sólo del fin que se persigue, sino también de la naturaleza de las formaciones por atravesar y el arte del perforador consiste -
en elegir el procedimiento que mejor se adapte.

Los métodos usados para la construcción de pozos pueden clasificarse en dos grupos, éstos se llaman de - -
"Percusión" y "Rotatorios", pudiendo clasificar con más deta--
lle los diferentes sistemas y tipos de equipos de cada uno de -
éstos grupos generales como sigue:

I.- METODOS DE PERCUSION

- A).- Sistemas de perforación con cable.
- b).- Sistemas de varilla o cable rígido.

II.- METODOS ROTATORIOS

Dependiendo del sistema del control de alimentación:

- A).- Equipos Mecánicos.
- B).- Equipos Hidráulicos
- C).- Equipos de Perforación con diamante.

Además de ésta clasificación inicial se puede establecer un tercer grupo, en el que las características de

los primeros se aplican a la perforación este grupo sería:

III.- METODOS COMBINADOS

- A).- Equipos capaces de emplear cable o rotatorios según el caso.
- B).- Equipos con sistema común de circulación que utiliza herramientas de percusión y un sistema de eliminación de recortes, como el que se usa actualmente en la perforación.

2.1.A.- SISTEMA DE PERCUSION CON CABLE.

El equipo de perforación con cable típico, consta de las siguientes partes principales:

- a).- Una estructura que aloja todo el sistema de transmisión y aplicación de fuerza.
- b).- La torre, una estructura piramidal, alta y cuadrada, erigida directamente sobre el sitio escogido para el pozo.
- c).- Herramienta de ataque, compuesta por barrenas, rimas o ampliadores, elementos de peso ó vástago y percusor o tijeras.
- d).- Utencilios para la extracción del recorte, como son las cucharas o achicadores.

La maniobra conciste en un movimiento continuo recíprocante de la herramienta de ataque, con el objeto de cincelar la formación para ir labrando el hueco. El progreso depende de la aptitud del perforista para interpretar las vibraciones que recibe al tocar con la mano el cable de perforación. El novato a veces "pierde el ritmo" y trabaja sin lograr avance, pudiendo estar la herramienta apoyada en el fondo, mientras el juega con el tirante

del cable o puede estar columpiándose metros arriba del fondo. La sacudida que el perforador siente en el cable, es el resultado de la acción alternada de soltar y aplicar tensión al cable, provocada por el balancin y el impacto de la barrena en el piso de la formación atacada.

El impacto de las pesadas herramientas en el fondo del pozo cuando éstas caen libremente, es enorme y se repite varias veces por minuto, por lo que debemos de tratar con una fuerza de trituración de considerable magnitud, sobre un área tan pequeña.

2.1.B.- SISTEMA DE VARILLA O CABLE RIGIDO.

Este sistema es de transmisión directa del impacto a la formación, un ejemplo para ilustrar el sistema, sería el muestreador Shelby, al cuál se golpea con un martinete de peso conocido y carrera constante, al final se cuenta el número de golpes y la penetración realizada, determinándose con ello el grado de compactación del terreno. Es usado para la extracción de muestras inalteradas, útiles para el laboratorio de mecánica de suelos.

El sistema de perforar con percusión, es el más antiguo y aún se encuentra en uso, observándose algunos de éstos equipos en algunas regiones de nuestro país.

VENTAJAS DE LOS EQUIPOS DE PERCUSION:

- 1.- Efectivo para formaciones duras
- 2.- Muestreo confiable de las formaciones y sus calidades de agua.
- 3.- Registro independiente de los niveles de agua alcanzados.

- 4.- No requiere de volúmenes excesivos de agua.
- 5.- Equipo práctico y maniobrable.
- 6.- Mantenimiento económico y no necesita personal muy especializado.

DESVENTAJAS DE LOS EQUIPOS DE PERCUSION:

- 1.- Bajo rendimiento a profundidad
- 2.- Verticalidad y diámetro relativos a las formaciones
- 3.- Calidad del ranurado del ademe colocado, menor que los prefabricados.
- 4.- Ademe perdido si el sitio no resulta favorable
- 5.- Baja velocidad de penetración en acarreos o formaciones no consolidadas.
- 6.- Dificil variación en los diámetros de perforación

2.II.A.- EQUIPO ROTATORIO MECANICAMENTE CONTROLADO.-

En resumen se puede clasificar a éste sistema - en las siguientes partes según sus funciones:

- a).- La torre como estructura de soporte
- b).- Equipo de fuerza y mecanismos de transmisión
- c).- Aparejos del elevador
- d).- Elementos rotatorios
- e).- Sistema de circulación.

En cualquier tratado de las características de perforación rotaria, se deben de dar cuenta que existen variaciones considerables en el detalle estructural y - por supuesto, diferencias importantes en su tamaño y peso de las partes componentes de acuerdo con la profundi

dad por alcanzar; así como los mejoramientos progresivos y nuevos elementos, que son el resultado obtenido y necesidades que se presentan a través de las perforaciones realizadas.

De acuerdo con la clasificación funcional sugerida, los dos primeros elementos resultan fáciles de comprender su funcionamiento y por tal motivo comensaré por el tercero o sea el "C", que son los implementos para la elevación, -- equipo usado para soportar la columna de perforación y otras cargas pesadas en la torre. Este incluye el malacate, polea de la corona, polea viajera y el cable elevador.

El malacate.- Este sirve como centro de control de fuerza para el conjunto elevador y para los elementos rotatorios de la columna de perforación.

La Polea de la Corona.- Colocada en la parte más alta de la torre, debe ser capaz de soportar la carga máxima -- que pueda suspenderse de la polea viajera, así como el peso -- muerto de los demás elementos de levante.

La Polea Viajera.- Tiene la doble función de soportar la columna de perforación y las maniobras de sacar o meter la tubería, también se usa para colocar el ademe en el pozo.

Elementos rotatorios.- Los elementos rotatorios son: La mesa rotaria, el gancho giratorio, columna de perforación que incluye al vástago (Kelly), lastra-barrena (Drill Collar's) y la barrena. Cada uno de ellos tiene su función particular así como, problemas específicos de diseño y selección.

La Mesa rotaria.- La mesa rotaria sirve para sugerir y hacer girar el vástago, al mismo tiempo permite que resbale a través de ella, soportar la columna de perforación en el pozo cuando está suspendida en posición estacionaria.

La unión giratoria. Es el medio para forzar al fluido de perforación de las conexiones de la bomba a la columna y soportar el peso de la misma, mientras gira.

La columna de perforación.- Esta debe ser elástica, capaz de transmitir la torsión a la barrena, también debe suministrar un conducto cerrado para el flujo del lodo de perforación, así como de ayuda a la formación de paredes en el pozo cuando se usa lodo.

El lastra barrena.- El lastra barrena o Drill Collar se le ha asignado el desempeño de concentrar peso cerca del extremo de la columna de perforación, para evitar torsiones y estabiliza el movimiento de la columna, cuando se opera a presión en la barrena; otra función es la de asegurar la verticalidad del pozo.

Vástago Giratorio de Transmisión o "Kelly".- Para que la mesa rotaria tenga un agarre firme con la columna de modo que gire con ella, cuenta con esta pieza de varios tipos y formas de diseño para montarse en una abertura similar con que cuenta la mesa y poder transmitir sus esfuerzos a la herramienta de ataque.

La Barrena.- Es el punto central de todo el equipo de perforación y se encuentra instalada en el extremo inferior de la columna. Desintegra la formación en su rotación, debido a la presión que le imprime la columna.

Se usan varios tipos de barrenas y su selección depende de las características de la roca por penetrar y de la preferencia del perforista. Entre más dura y tenaz es la formación, más pequeñas van siendo los dientes o tamaño de los elementos cortantes. Además en su construcción tienen una tobera o chiflón que va limpiando de tres conos o roles en diferentes posición y maquinado del diente, para romper y triturar la roca.

El Sistema circulatorio. La función principal consiste en forzar al fluido de perforación y regresarlo a la superficie, logrando con esto la extracción del material recor-

tado. Sus elementos esenciales son: Las bombas de lodo, líneas cabezales de succión y descarga, así como la manguera giratoria y presa de lodos.

La circulación del lodo de perforación o del fluido - que lo reemplace, se puede hacer de dos maneras: Circulación directa e inversa.

Circulación directa.- La bomba inyecta el fluido por el interior de la tubería de perforación que mueve a la barrena al llegar al fondo, cambia de dirección y asciende por el espacio anular, entre la tubería y la pared del pozo, arrastrando - consigo el recorte que se produce durante la perforación, después en la superficie es conducido por un canal y lugares de -- decantación, para que de ahí sea aspirado por la bomba y nuevamente comience su recorrido.

Circulación inversa.- Este invierte el sentido de dirección del lodo, es decir se inyecta el fluido por el espacio anular y es transportado por el interior de la tubería de perforación, trayendo consigo los recortes producidos.

2.11.B.- EQUIPO ROTATORIO HIDRAULICAMENTE CONTROLADO.-

Estos equipos son semejantes al anterior y la diferencia estriba en que la presión ejercida a la barrena, se aplica desde la superficie por medio de "Gatos Hidráulicos" (Pull Down), el resto del equipo y herramienta es igual y en algunos casos varía de acuerdo con el objetivo que se persigue.

2.11.C.- EQUIPOS DE PERFORACION CON DIAMANTE.-

Los equipos de perforación con diamante, la mayoría de ellos son equipos hidráulicamente controlados, es decir la presión sobre la herramienta de ataque se ejerce desde arriba y la variación conciste en el uso de brocas de diamante.

La elección de este material para perforar, viene justificando por su dureza en la escala de Mohs y existe por lo consiguiente, un verdadero interés en su uso para rocas silíceas o abrasivas, donde la velocidad de rotación es mayor que las barrenas convencionales, resultando con esto de mayor avance en la perforación.

La perforación con diamante ha desarrollado un nuevo sistema, que permite extraer la muestra del subsuelo, sin necesidad de extraer la sarta de perforación, denominado "Sistema Wire-Line" y consiste de un barril de longitud convencional de doble tubo, el exterior que contiene la broca de diamante y la rima que asegura el diámetro del agujero, todo este conectado a la tubería de perforación. El tubo interior que permite el acceso del material recortado, al llenarse es pescado y extraído a la superficie por el interior de la tubería de perforación, por medio de una herramienta especial "Pescador" que está conectado a un cable, movido por medio de un malacate, una vez que sale a la superficie se extrae la muestra y nuevamente se envía a la profundidad donde se encuentra el barril y así poder continuar con la perforación.

El uso del diamante en la perforación se emplea muy a menudo en la exploración Minera, en la actualidad se le ha venido utilizando en los trabajos de investigación del subsuelo, donde es preciso contar con una muestra en la que no se alteren sus condiciones con las que se encontraba, así como en las determinaciones geohidrológicas, hidrogeoquímicas en la cuantificación y estudio de las aguas subterráneas y localización de hidrocarburos, debido a su bajo costo, evitando con este sistema la necesidad de construir pozos exploratorios de mayor diámetro, que por lo general incrementan la inversión en la exploración.

VENTAJAS DE AMBOS EQUIPOS

MECANICA E HIDRAULICAMENTE CONTROLADOS.-

- 1).- Cierta efectividad para material duro.
- 2).- Alto rendimiento a profundidad.
- 3).- Verticalidad dependiente de herramienta usada.
- 4).- El ademe no se pierde si el pozo no es productivo.
- 5).- Un registro eléctrico que define las condiciones de las formaciones.
- 6).- Uso de lodo de perforación para formaciones no consolidadas y análisis del laboratorio.
- 7).- Alta velocidad de penetración en acarreos.
- 8).- Variedad de diámetros de perforación.

DESVENTAJAS:

- 1).- Muestreo no muy confiable y sus calidades de agua.
- 2).- Requiere de volúmenes de agua.
- 3).- Equipo pesado y difícil de ser transportado en ciertos lugares.
- 4).- Mantenimiento costoso y se necesita personal especializado.
- 5).- Depende del buen uso del lodo de perforación e interpretación de los registros eléctricos, además del conocimiento práctico de la herramienta utilizada.
- 6).- Es necesario contar con los resultados del laboratorio en corto tiempo para el diseño del pozo.

VENTAJAS DE LA PERFORACION CON DIAMANTE:

- 1).- Efectivo para material duro.
- 2).- Ademe rescatable al terminar el pozo.
- 3).- Se le puede correr un registro eléctrico.
- 4).- Muestreo muy confiable de la formación y sus calidades de agua.

- 5).- Equipo práctico, maniobrable y ligero.
- 6).- Bajo costo de perforación.
- 7).- No requiere de volúmenes excesivos de agua.
- 8).- Muy adaptable a los sistemas.

DESVENTAJAS:

- 1).- Bajo rendimiento a profundidad
- 2).- Verticalidad no confiable
- 3).- Se necesita personal capacitado en el manejo de la herramienta de diamante.
- 4).- Muy débil su tubería de perforación a la torsión.
- 5).- No se puede ejercer mucho "Jalón" a la tubería.
- 6).- Torre y bombas no muy capaces y dependientes de la herramienta utilizada.

III.- METODO COMBINADO DE PERFORACION.

Este método es el resultado de las necesidades que adolecen los sistemas anteriores, por tal motivo, dada la ventaja de uno y otro, es como aparece este sistema.

Los equipos más modernos son de este tipo y contienen por lo general, los siguientes módulos constructivos:

- a).- Equipo para generar la potencia necesaria y hacer girar la herramienta de perforación en algunos casos.
- b).- Sistema hidráulico con variedad de funciones, como el levante de la torre metálica, nivelación de la plataforma de perforación, aplicación de presión sobre la herramienta de ataque (Pull Down), movilidad de la mesa rotaria para las maniobras de entubado del pozo etc.

- c).- Equipos constituidos con el sistema Con-Cor, o sea de muestreo continuo, en los que se utilizan doble tubería de perforación y la extracción del recorte, se hace por el interior de la tubería, o bien aprovechando el sistema se puede cambiar indistintamente la circulación usando lodos de perforación, volviendo al equipo de circulación directa.
- d).- Sistema de compresores para el uso del aire en la operación del martillo neumático, que mediante su golpeteo la barrena va cincelandando la roca y el aire en su recorrido extrae los recortes a la superficie por el espacio anular o también se usa cuando el equipo cuenta con doble tubería.
- e).- Equipos de bombeo para el uso de fluidos de perforación o espumantes, con el propósito de aligerar la columna del lodo y extraer los recortes, cuando se tienen grandes profundidades.
- f).- Equipos en varios diseños, desde los ligeros a los pesados según el caso.
Como se puede apreciar, estos por su diseño y versatilidad en sus adaptaciones de acuerdo con las necesidades que se presentan, pueden trabajar en indistinta manera, usando además herramientas de diamante o bien "pastillas o botones" de Carburo de Tungsteno, que permite con esto una mayor velocidad de penetración.
- g).- Extensa variedad en los diámetros de la herramienta de ataque.

LODOS DE PERFORACION.-

En la perforación rotatoria mucho depende del manejo del sistema de circulación. La eliminación correcta y continua del material cortado por la barrena, evita la acumulación de los recortes y que se "pegue" la tubería de perforación. El depósito de barro en las paredes del pozo y dentro de los poros de la roca, reduce la tendencia de las paredes a derrumbarse; lubrica la tubería de perforación, evita la pérdida del fluido hacia dentro de las formaciones y de baja presión de modo que no se interrumpa la circulación con los recortes hasta la superficie; aísla los horizontes con gas o agua de manera que ellos no vayan a perjudicar la perforación, esto último con cuidado para no dañar las formaciones productoras. Estas son consideraciones de gran importancia especialmente en la perforación profunda y su logro con éxito requiere de un control preciso del volumen, presión y propiedades físicas del fluido circulando.

Como se verá, el comportamiento del lodo es extremadamente complejo, pero dadas las necesidades de su utilización, solamente mencionaré algunas características las más importantes. Estas son:

El agua libre y el espesor de la costra de lodo.

La densidad.

La viscosidad y la Tixotropia; que son las que condicionan el sostenimiento de las paredes del sondeo y la facilidad de poder trabajar.

Agua Libre y Costra.- La formación sobre las paredes del sondeo de una costra que las sostenga, es la única justificación del empleo de un lodo como fluido de circulación. La creación de una costra es el resultado de la absorción por el terreno del

agua libre del lodo. Es preciso que esta costra sea simultáneamente delgada y resistente para permitir el paso de la herramienta de perforación a la vez que asegurar la estabilidad de las paredes. Para que ésta sea adecuada, es necesario determinar por medio de ensayar el espesor correspondiente alcanzado por el lodo en el momento que se está utilizando.

La Densidad.- El valor de la densidad suele ser aproximadamente 1.2 y puede aumentarse para impedir la entrada en el pozo de algunos mantos cautivos, mientras se realiza la perforación, además un lodo denso ejerce contra las paredes del pozo una contrapresión que mantiene las formaciones en su sitio. Pero cuidado con su uso excesivo, procure no utilizar un lodo demasiado denso, para evitar maniobras posteriores con resultados inciertos que provoquen un pozo de baja producción.

Viscosidad.- Esta debe ser la menor posible para disminuir las pérdidas de carga debidas al flujo del lodo y la potencia de las bombas, así como para permitir una buena separación de las partículas de arena o pequeños clásticos en suspensión arrastrados por el lodo. Tampoco debe ser demasiado pequeña a fin de evitar que las partículas se sedimenten y atrapen a la herramienta. Esta ligada al grado de acidez (PH) y a los horizontes impermeables.

En un lodo nuevo el PH está comprendido entre 7 y 9.5 fuera de ésta zona aparece la floculación viéndose afectadas la viscosidad y el agua libre. La vigilancia de éstos valores permite descubrir rápidamente algunas contaminaciones del lodo por el terreno o las aguas del sondeo y también por las cementaciones.

Tixotropia.- Es la propiedad de un líquido por la que se convierte en un gel cuando no circula. Esta propiedad es muy apreciada en los lodos, porque un gel así formado, cada vez que se para la circulación impide que el recorte caiga al fondo del pozo y bloquee la herramienta de perforación. Sin embargo, no debe ser demasiado grande, para que no impida que se restablezca la circulación al volver a poner en marcha las bombas.

El consumo de lodo, que circula en circuito cerrado, es pequeño; teóricamente bastará aumentar la cantidad del mismo para compensar el aumento del volumen de la perforación debido al avance.

En realidad, algunas veces puede hacerse preciso su renovación o su modificación.

Un horizonte permeable puede absorber lodo. Si se trata de una fisura, el lodo desaparece hasta que se obture la salida. Entonces hace falta compensar las pérdidas.

Algunas arcillas que forman horizontes importantes pueden incrementar peligrosamente la viscosidad; entonces se impone una reducción de la misma.

Las aguas saladas, el yeso, el cemento, pueden floccular al lodo, bloqueando así la herramienta, en este caso al detectar a estos es preciso cambiar de lodo, hacerlo resistente a estos agentes.

En fin, un exceso de arena en el lodo, provoca el desgaste de las bombas, tubos y un aumento del agua libre. Debe reemplazar todo el lodo.

Por todo esto y más, se hace necesario una vigilancia del lodo durante la perforación.

TIPOS DE LODO.-

Lodos de arcilla.

Lodos de emulsión de aceite.

Lodos de agua dulce con: fosfatos, quebracho y sosa cáustica, calcio.

Lodos salados de cloruro sódico o cálcico.

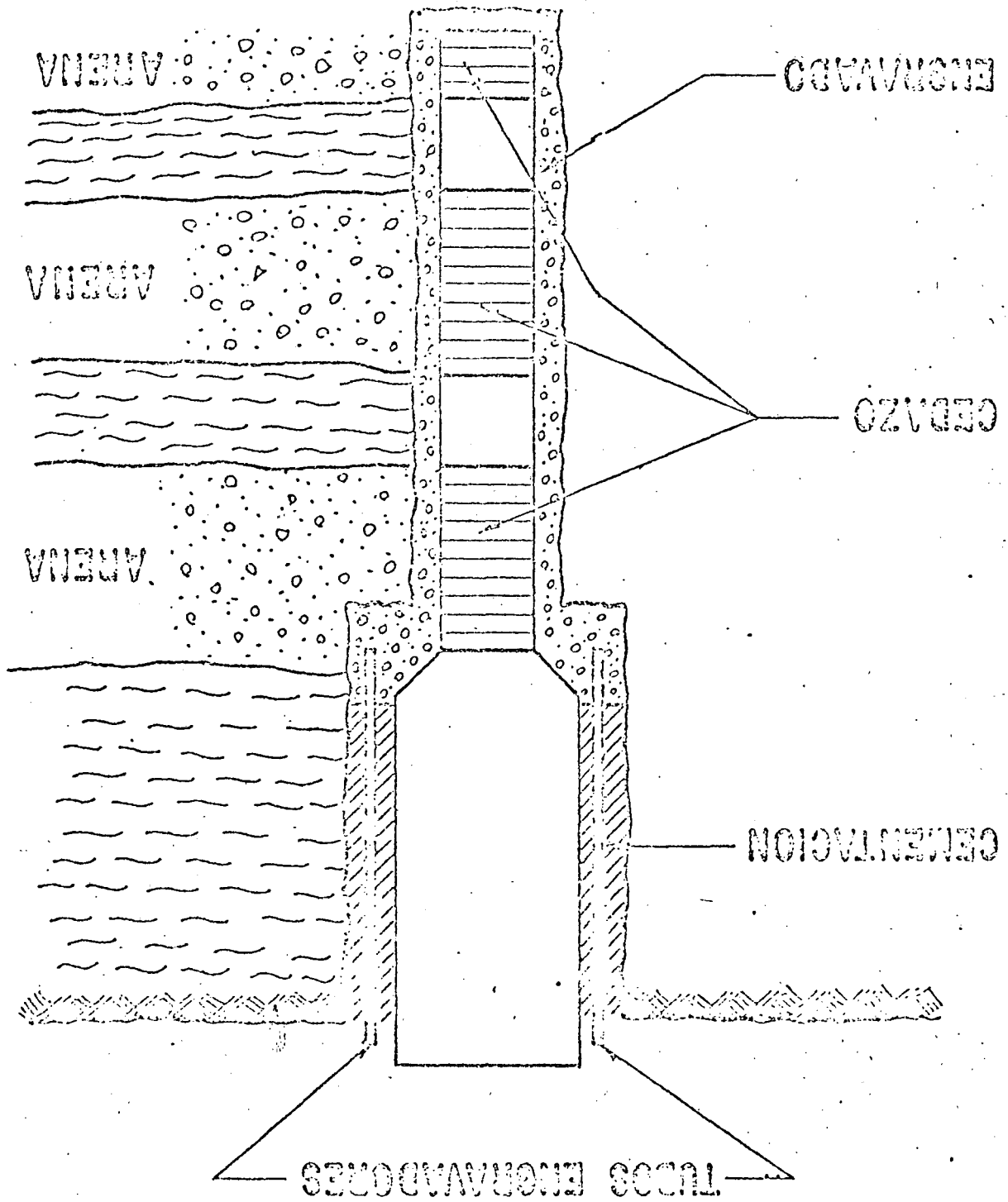
Lodos de silicato sódico.

Lodos a base de productos orgánicos, almidón entre otros.

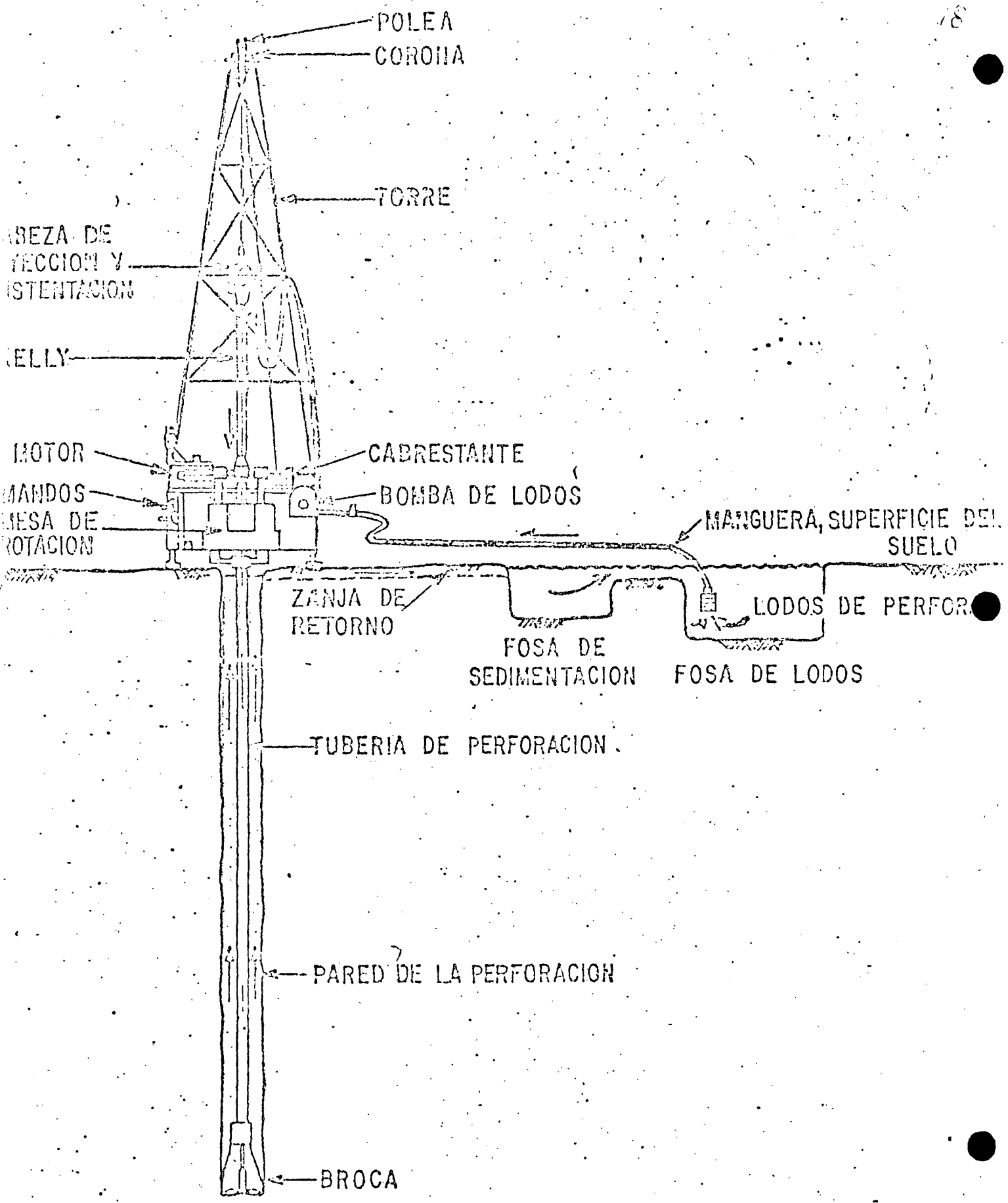
Eliminación de la Costra.- Los pozos cuando se ponen en producción o bien para determinar su capacidad específica, es necesario eliminar el enjarre probocado durante la perforación y esto se puede lograr de la forma siguiente:

Por medio mecánico, como raspadores, agitadores, -- etc. Reabsorber la costra por una vía química empleando flocculantes.

Aprovechar que las partículas que forman la costra tienen cargas negativas para desplazarlas mediante un cambio de campo eléctrico. Consiste en unir a tierra el polo negativo de un generador de corriente continua y el ánodo frente al horizonte que se desee limpiar. Procedimiento patentado por la Sociedad Holandesa. Es interesante, pasado un momento, cambiar el sentido de la corriente durante un tiempo corto, para que de ésta manera se favorezca la salida de los líquidos hacia el pozo.



METODO ROTATORIO



POLEA
CORONA

TORRE

CABREZAL DE
DIRECCION Y
ESTABILIZACION

KELLY

MOTOR
MESA DE
MANDOS
DE ROTACION

CABREZAL
BOMBA DE LODOS

MANGUERA, SUPERFICIE DEL
SUELO

ZANJA DE
RETORNO

FOSA DE
SEDIMENTACION

LODOS DE PERFORACION
FOSA DE LODOS

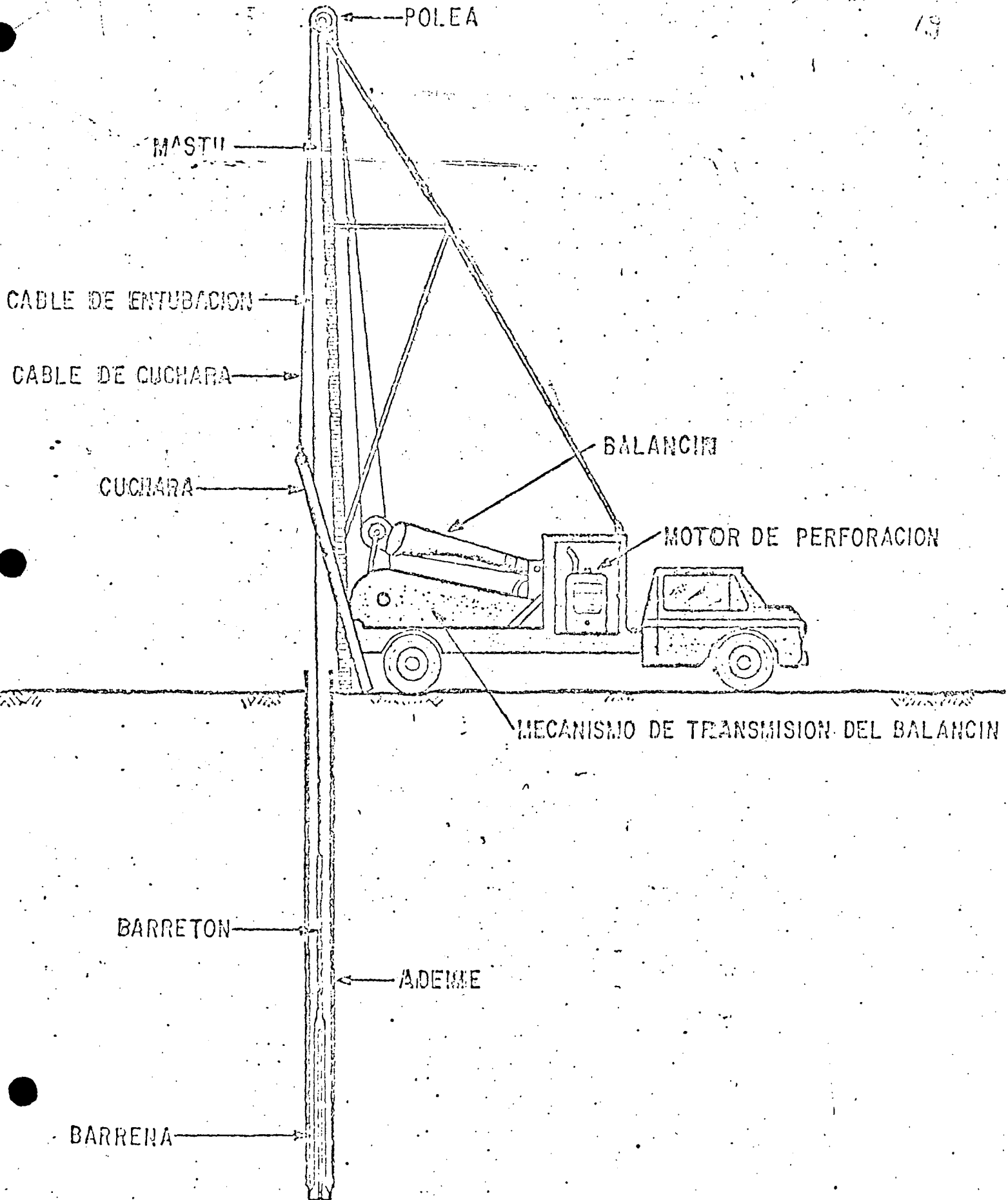
TUBERIA DE PERFORACION

PARED DE LA PERFORACION

BROCA

METODO DE PERCUSION

19



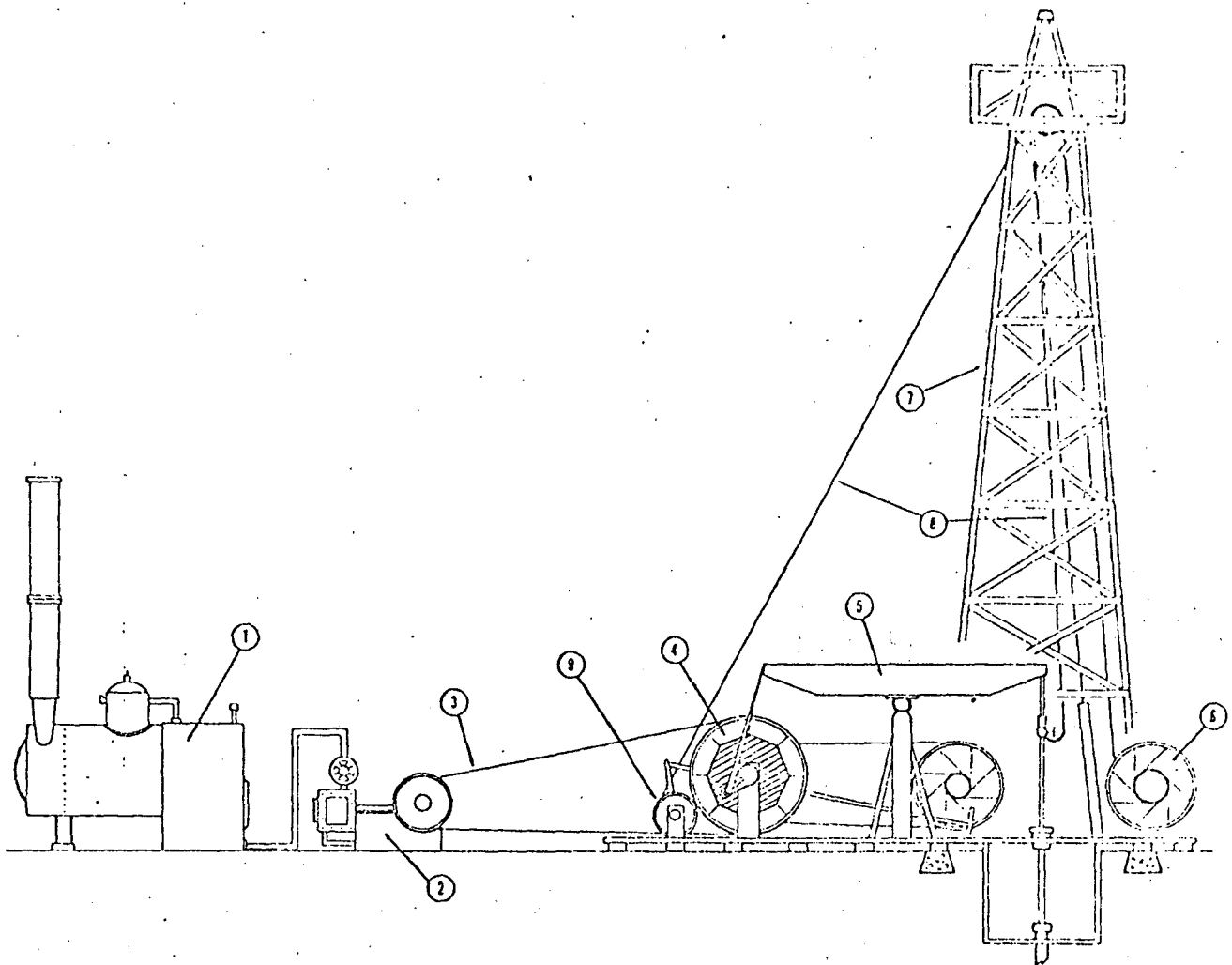
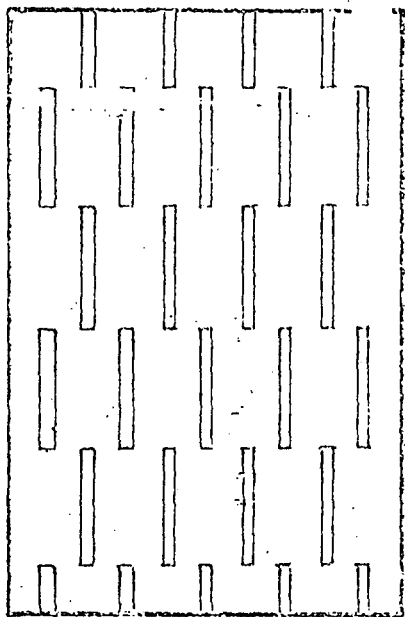


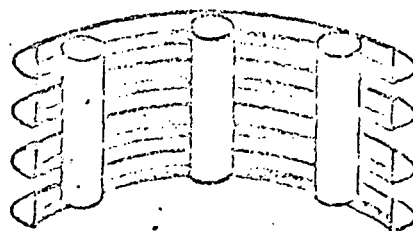
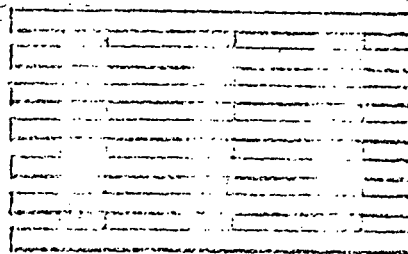
FIGURA 1-2: COMPONENTES DE UN EQUIPO DE PERFORACION POR PERCUSION

- 1. Fuente de potencia
- 2. Máquina motriz
- 3. Transmisión
- 4. Volante
- 5. Sistemas de balancín
- 6. Tambor del cable
- 7. Torre
- 8. Cable de perforación
- 9. Tambor auxiliar

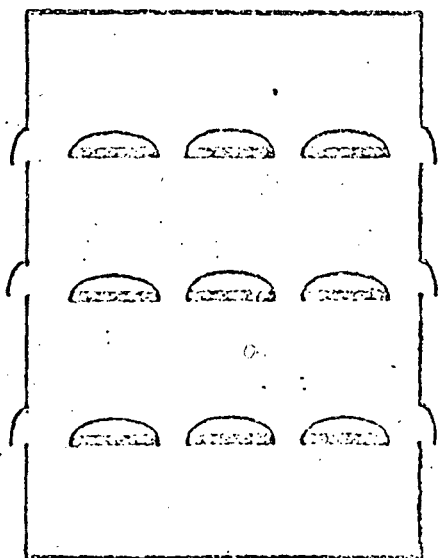
TIPOS DE CEDAZO



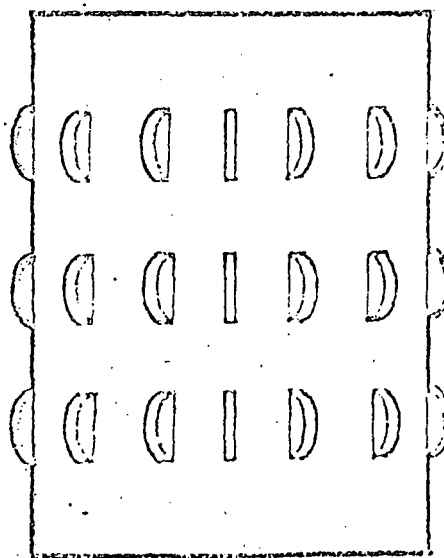
RANURADO



RANURA
CONTINUA



CONCHA



CANASTILLA

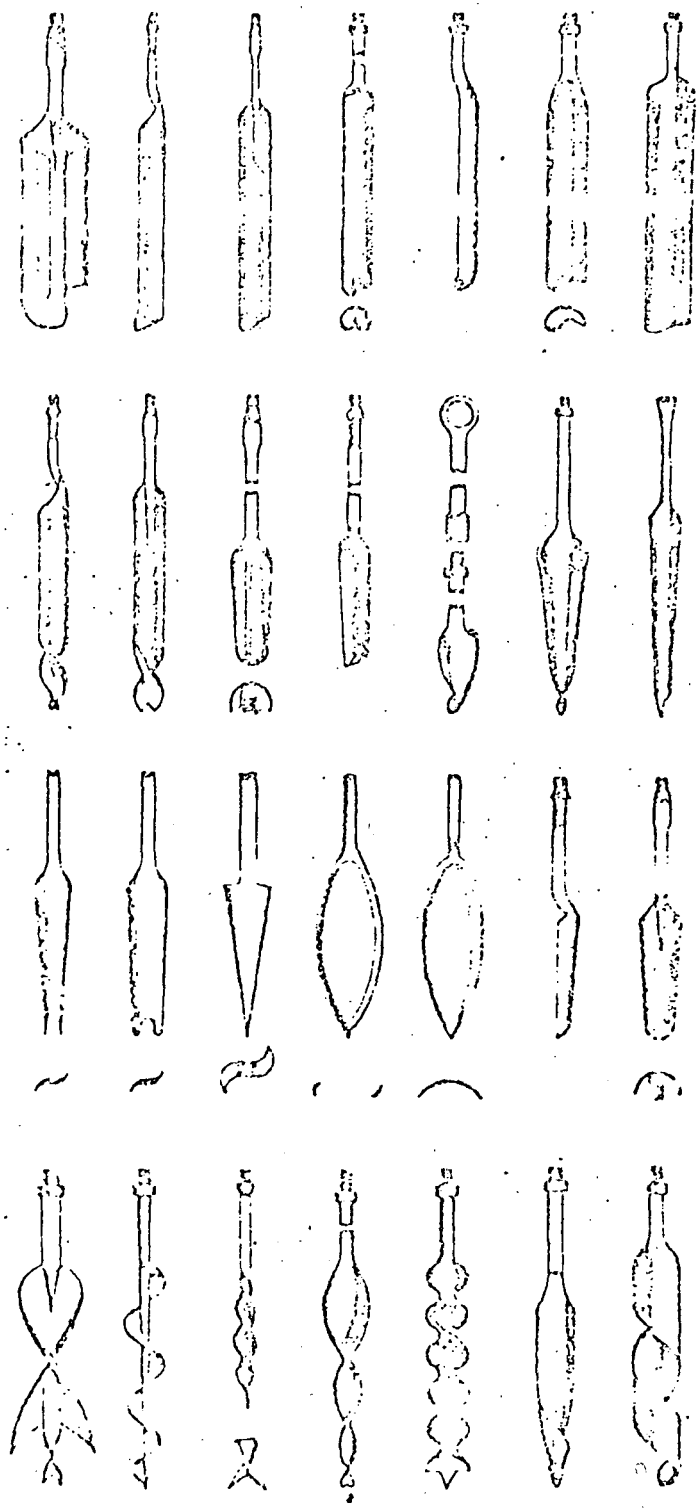
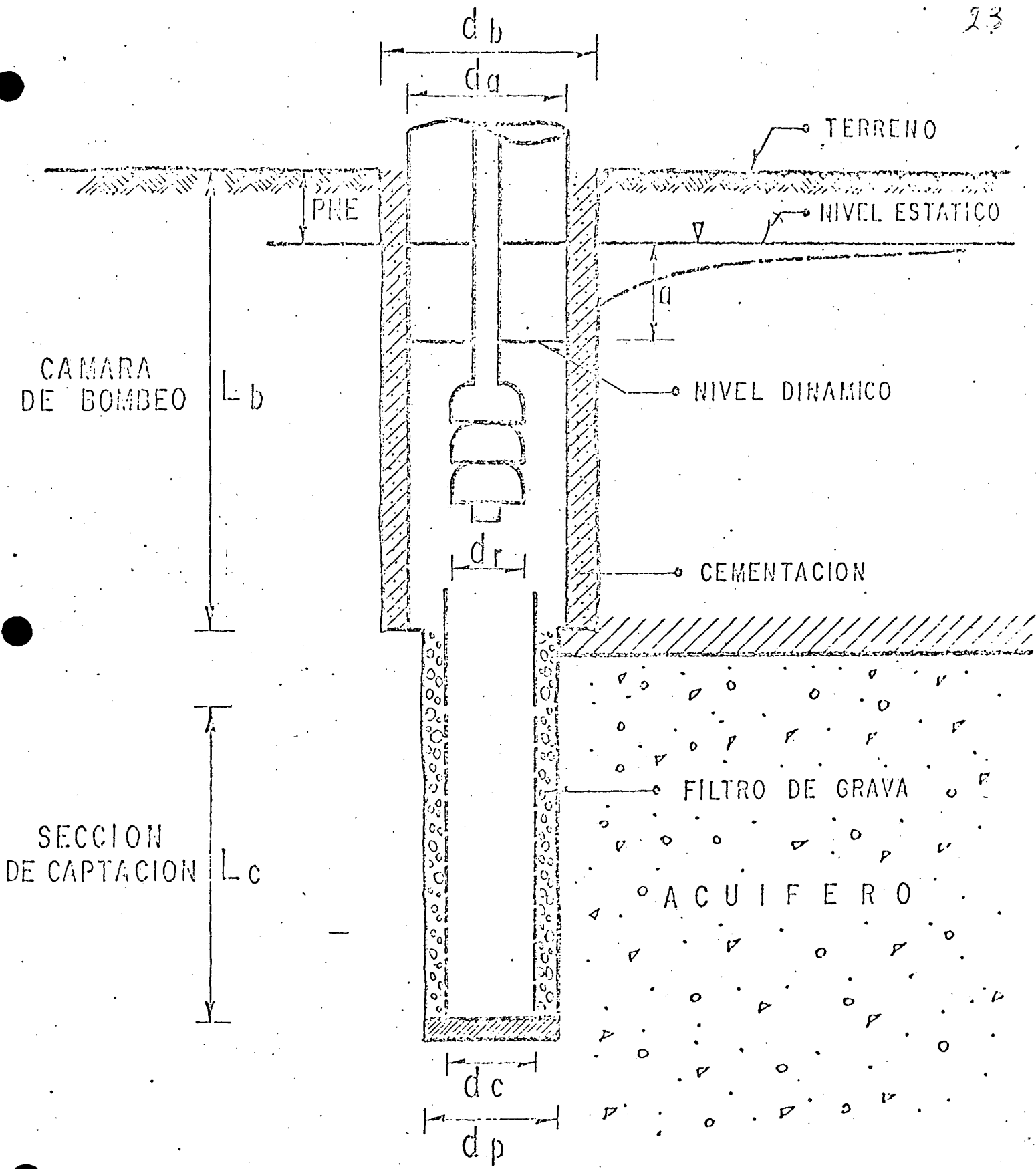


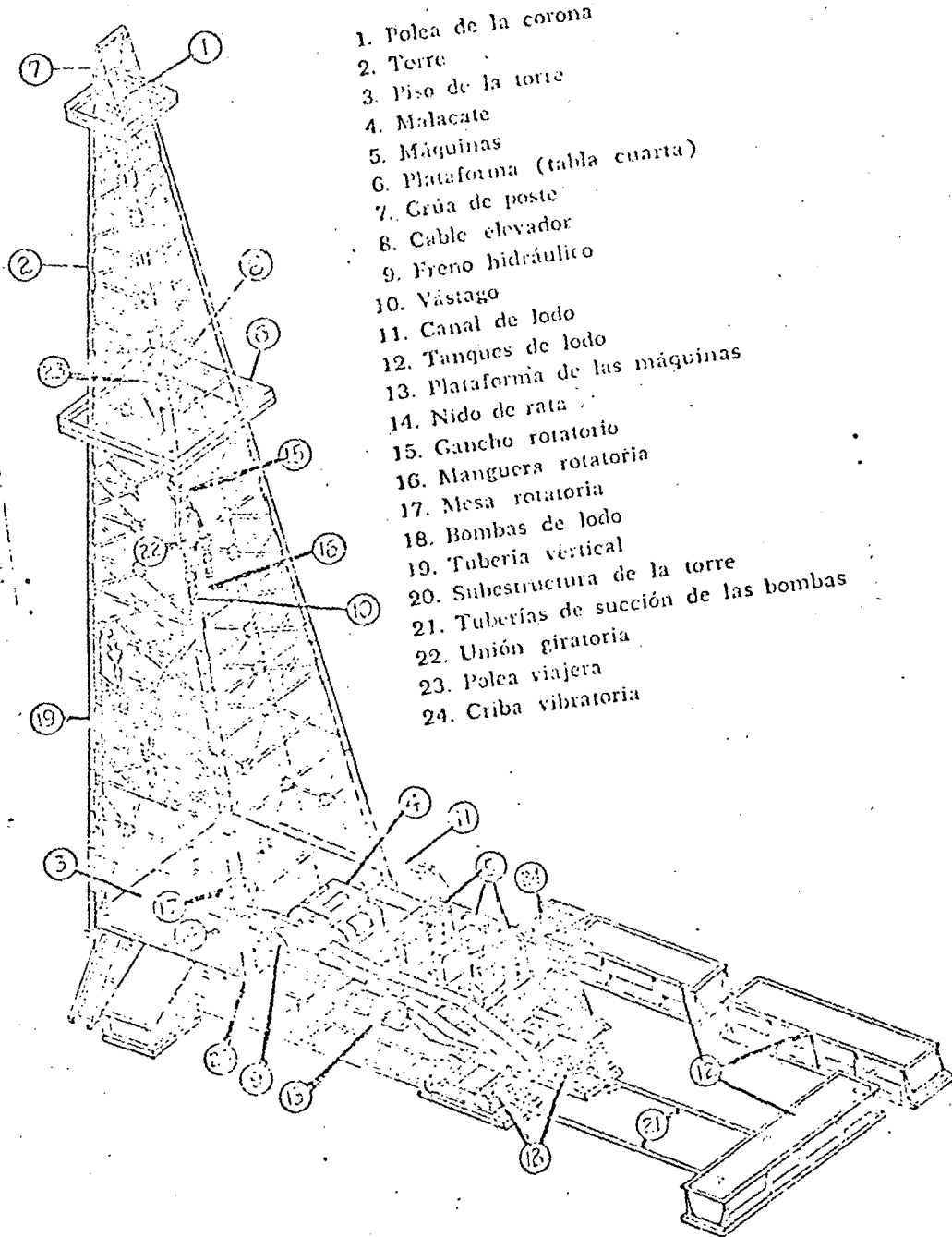
FIG 37. Barrenas y taladros.

68
68



POZO DE EXPLOTACION

EQUIPOS PARA PERFORACION ROTATORIA



1. Polea de la corona
2. Torre
3. Piso de la torre
4. Malacate
5. Máquinas
6. Plataforma (tabla cuarta)
7. Cría de poste
8. Cable elevador
9. Freno hidráulico
10. Vástago
11. Canal de lodo
12. Tanques de lodo
13. Plataforma de las máquinas
14. Nido de rata
15. Gancho rotatorio
16. Manguera rotatoria
17. Mesa rotatoria
18. Bombas de lodo
19. Tubería vertical
20. Subestructura de la torre
21. Tuberías de succión de las bombas
22. Unión giratoria
23. Polea viajera
24. Criba vibratoria

Fig. 79. Dibujo que muestra la relación de las partes componentes de un equipo moderno de perforación rotatoria

COMPRESSED AIR
(AIRE DE COMPRESORA
DE LA MAQUINA)

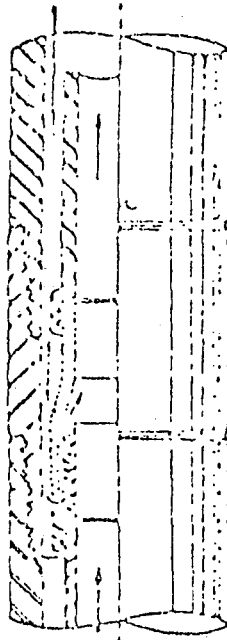


FIGURA 2

CON-COR AIR DIFFUSER STAGING SUB WITH ANNULAR CHECK VALVE
 (CONEXION DIFUSORA CON-COR ADAPTABLE A PROFUNDIDAD COVEN-
 CIONAL A LA TUSERIA DOBLE DE PERFORACION CON VALVULA CHECK
 ANULAR)

ANY LIQUID OR GASEOUS CIRCULATING FLUID
(TRAYECTORIA DE LOS FLUIDOS DE PERFORACION
LIQUIDOS O GASEOSOS)

REAMING SHELL
(CAREZA RIVADORA)

NONROTATING ELASTOMERIC PACKER IN HOLE
EXIT POSITION

(EMPAQUE NO ROTATORIO DE RONDANAS ELAS-
TICAS EN SU POSICION CAMBIABLE PARA DAR
SALIDA HACIA EL POZO DE LOS FLUIDOS DE
PERFORACION.)

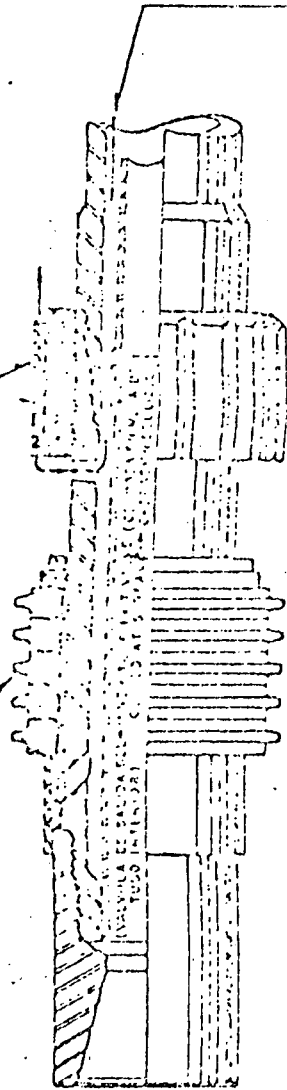


FIGURA 4

CON - COR NON - ROTATING ELASTOMERIC PACKER WITH FLUID REVERSING
CONTROL AND REAMUP SHELL FEATURES

(EMPAQUE ELASTICO NO ROTATORIO CONTROLABLE PARA CIRCULACION
INVERSA CON SU ADITAMENTO DE RIMA EN SU PARTE SUPERIOR.)

ANY LIQUID OR GASEOUS CIRCULATING FLUID
(TRAYECTORIA DE LOS FLUIDOS DE PERFORACION LIQUIDOS O GASESOS)

REAMING SHELL
(CABEZA RIVADORA)

NONROTATING ELASTOMERIC PACKER IN
DRILLING POSITION
(CUERPO DE RONDANAS ELASTICAS CAMBIABLES
DE HOLE DEL AGITAMENTO EMPACADOR NO ROTATORIO
EN SU POSICION PARA PERFORAR.
ESTE CUERPO EMPACADOR SE CAMBIA PARA
PERFORAR A DISTINTOS DIAMETROS.)

TO DRILL BIT
(A LA BARRERA)

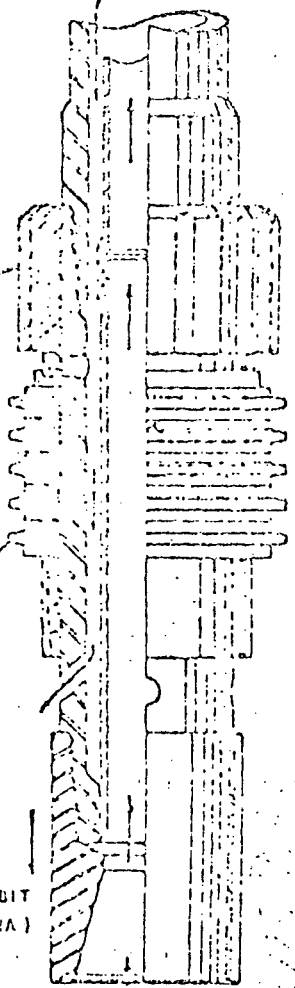


FIGURA 3

COR-COR NON-ROTATING ELASTOMERIC PACKER WITH FLUID REVERSING- AND CONTROL AND REAMUP SHELL FEATURES

(EMPAQUE ELASTICO NO ROTATORIO CONTROLABLE PARA CIRCULACION INVERSA CON SU AGITAMENTO DE RIMA EN SU PARTE SUPERIOR)

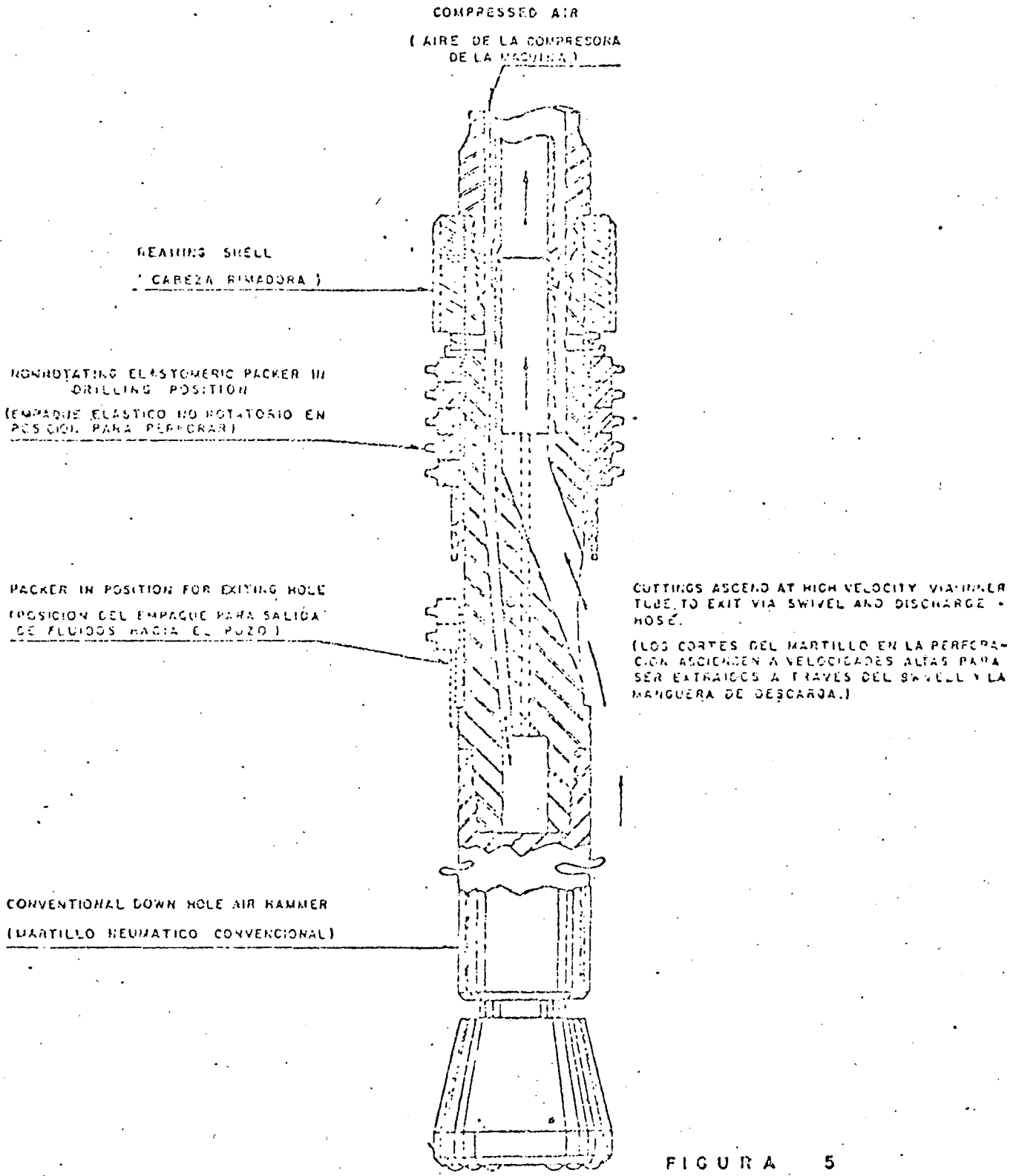
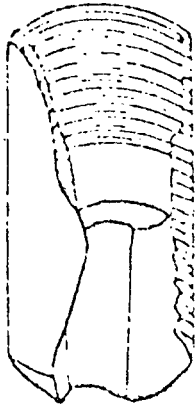


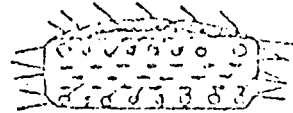
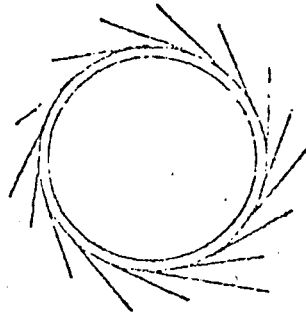
FIGURA 5

CON-COR PACKER CROSSOVER ASSEMBLY FOR USE WITH CONVENTIONAL AIR HAMMERS

(ADITAMENTO EMPACADOR PARA UTILIZARSE EN PERFORACION CON DOBLE TUBERIA EMPLEANDO MARTILLO NEUMATICO CONVENCIONAL)



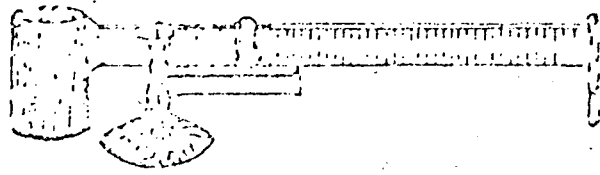
ZAPATA GUIA



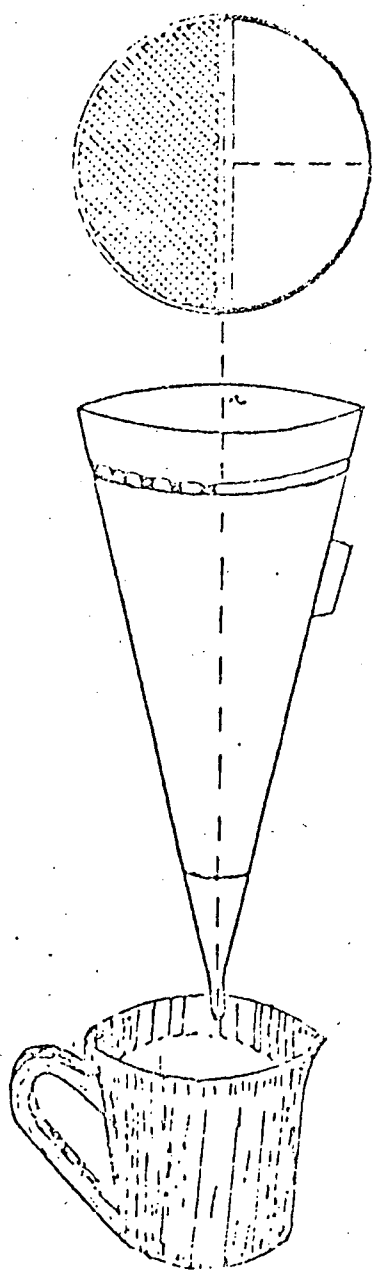
RASPADOR



CENTRADOR



BALANZA DE DENSIDADES



VISCOSINETRO DE MARSH

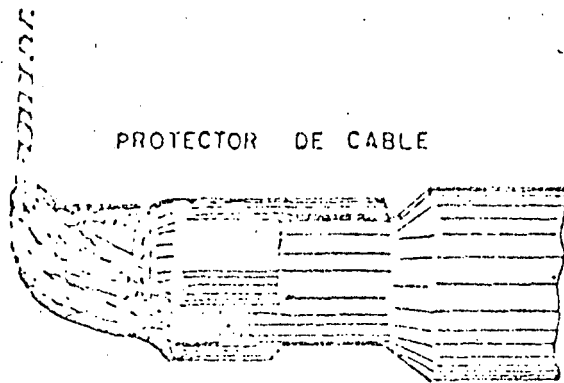


FIG. 1

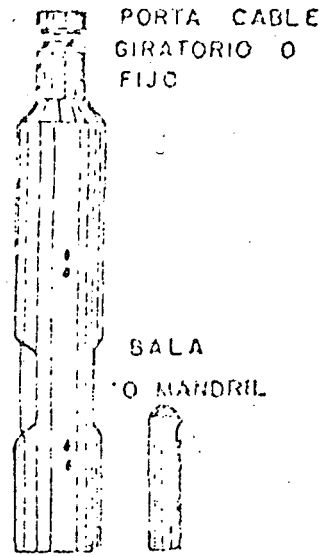


FIG. 2

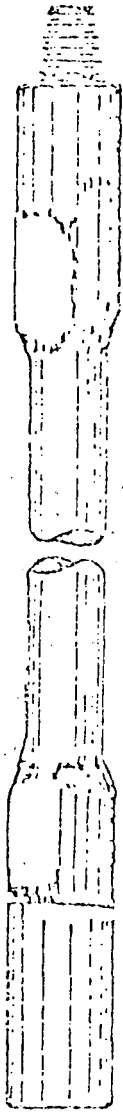


FIG. 4
BARRECH O
BARRA MAESTRA

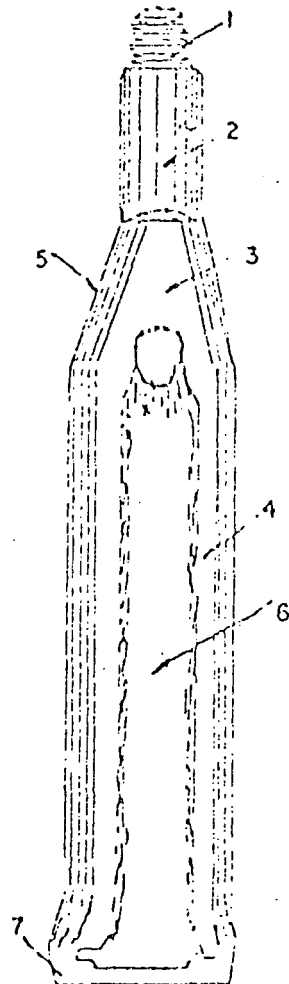


FIG. 5
TREPANO

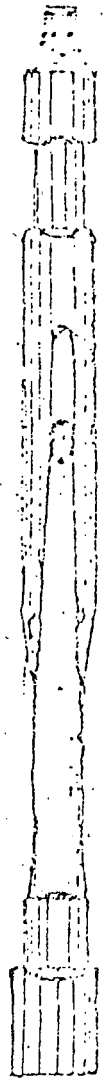
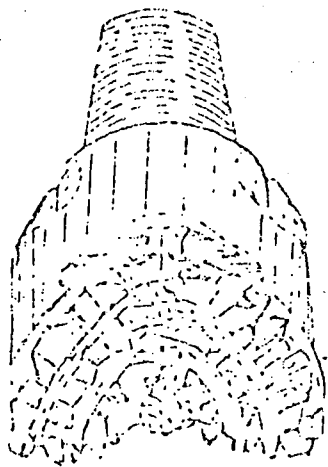
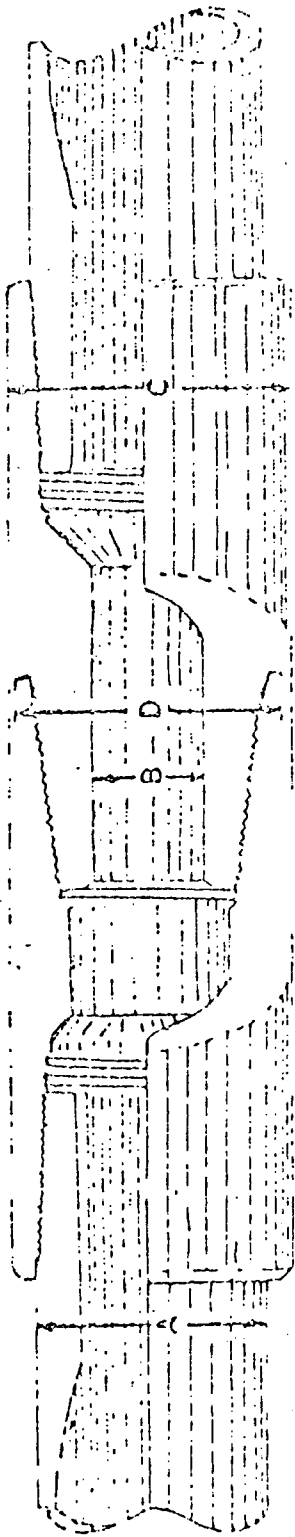
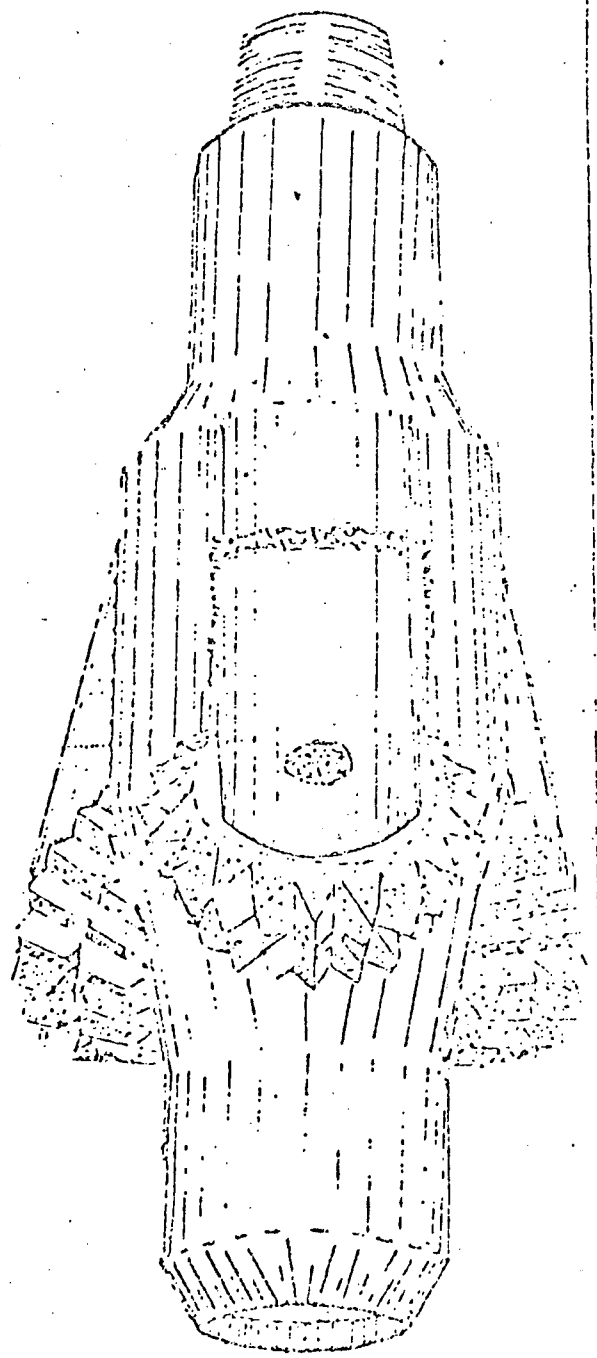


FIG. 3
TIJERAS DE PERFORACION
O PESCA

- 1 - PIÑON
- 2 - CUELLO
- 3 - HOMBRO
- 4 - CUERPO
- 5 - CUADRO PARA LLAVES
- 6 - PASO DE AGUA O CANAL DE EVACUACION
- 7 - FILO DE CORTE



BARRENA



RIMA

UNION DE TUBERIA
DE PERFORACION



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



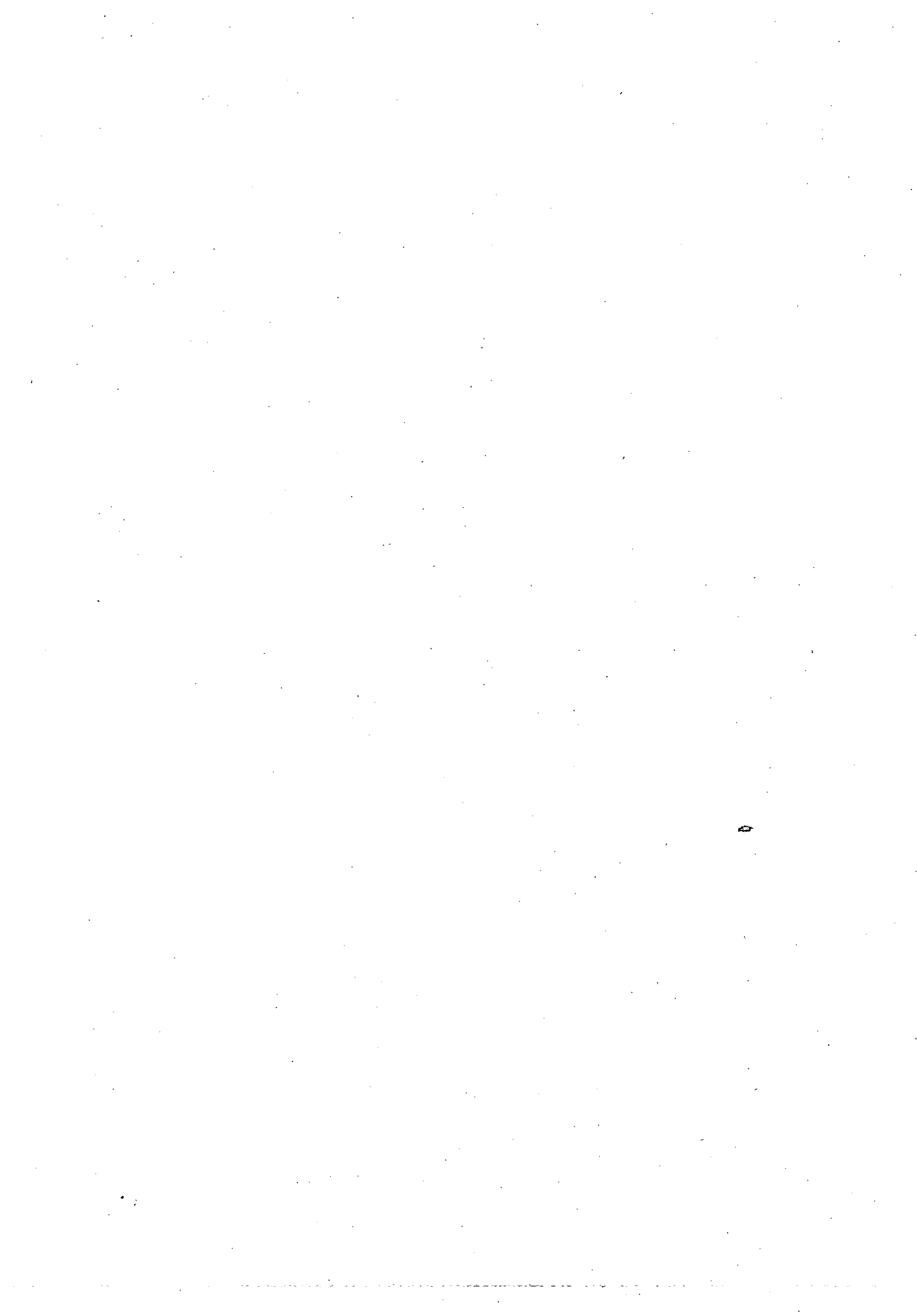
EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 4: METODO DE EXPLORACION POR MEDIO DE POZOS

Interpretación de Registros en Pozos de Agua

ING. LUIS LARA TRUJILLO

OCTUBRE, 1978.



NOTAS PARA LA INTERPRETACION DE REGISTROS EN POZOS DE AGUA.

Ing. Luis Lara Trujillo

Introducción

Los registros de pozos representan en la actualidad el método seguro y conveniente para la obtención de datos de subsuelo, al efectuarse la perforación de pozos que tienen como objetivo la localización de hidrocarburos, agua o minerales. En general puede decirse que de acuerdo con la cantidad de información requerida así como su confiabilidad y costo, existen en la tecnología de registros varios tipos de métodos e instrumentos de acuerdo al objetivo deseado.

Las características ó propiedades físicas de las rocas, son de importancia básica para los distintos tipos de registros que existen, cuando están parcial ó totalmente saturadas de agua, se aprovechan sus propiedades eléctricas; sus propiedades radioactivas ya sea en forma natural ó inducida por bombardeo de neutrones; sus propiedades de propagación de ondas acústicas y su densidad y conductividad termal.

Atendiendo a razones de costo, cuando los objetivos no son profundos, los programas de registros en pozos de agua, se configuran sobre la base de un registro eléctrico y en ocasiones la curva de rayos gamma. La información obtenida a partir de éstos registros es complementada por el conocimiento geológico del área, muestras litológicas, observaciones sobre la perforación y experiencia.

Con el objeto de lograr el aprovechamiento adecuado de los registros tomados en la perforación de pozos de agua, se describirán los métodos comunes, sus principios e interpretación de resultados.

Registro eléctrico

Para nuestros propósitos, puede considerarse que un registro eléctrico es la gráfica de ciertas propiedades eléctricas de las rocas atravesadas por un pozo. Tales propiedades son medidas por dos o más arreglos o disposiciones de electrodos, colocados en un dispositivo llamado "sonda" y conectados a instrumentos y equipo superficial; la sonda es bajada dentro del pozo por medio de los cables conductores, que están bien aislados. Generalmente el registro eléctrico presenta dos gráficas diferentes: en la parte izquierda aparece el potencial espontáneo también llamado SP, mientras que las mediciones registradas de la re--

sistividad están en la porción derecha. Tanto el potencial natural - como las resistividades, son registradas simultáneamente en una sola "corrida" ó viaje de la sonda que se hace siempre desde el fondo del pozo a la superficie.

Las mediciones de los parámetros mencionados, solo pueden - efectuarse en los pozos que no tienen ademe ó tubería de revestimiento y que estén llenos de un fluido conductivo.

El procedimiento para obtener el registro eléctrico consiste en bajar un sistema de electrodos sobre un cable multiconductor aislado, hasta el fondo del pozo y al subirlo a la superficie ir registrando de acuerdo a la profundidad, las lecturas correspondientes a los parámetros medidos, sobre un papel con las escalas convenientes.

Curva del Potencial espontáneo

La curva del potencial espontáneo, es el registro de los potenciales naturales que se generan en el pozo, siendo la representación de - las diferencias de potencial que existe entre un electrodo colocado en la superficie y otro que se introduce al pozo.

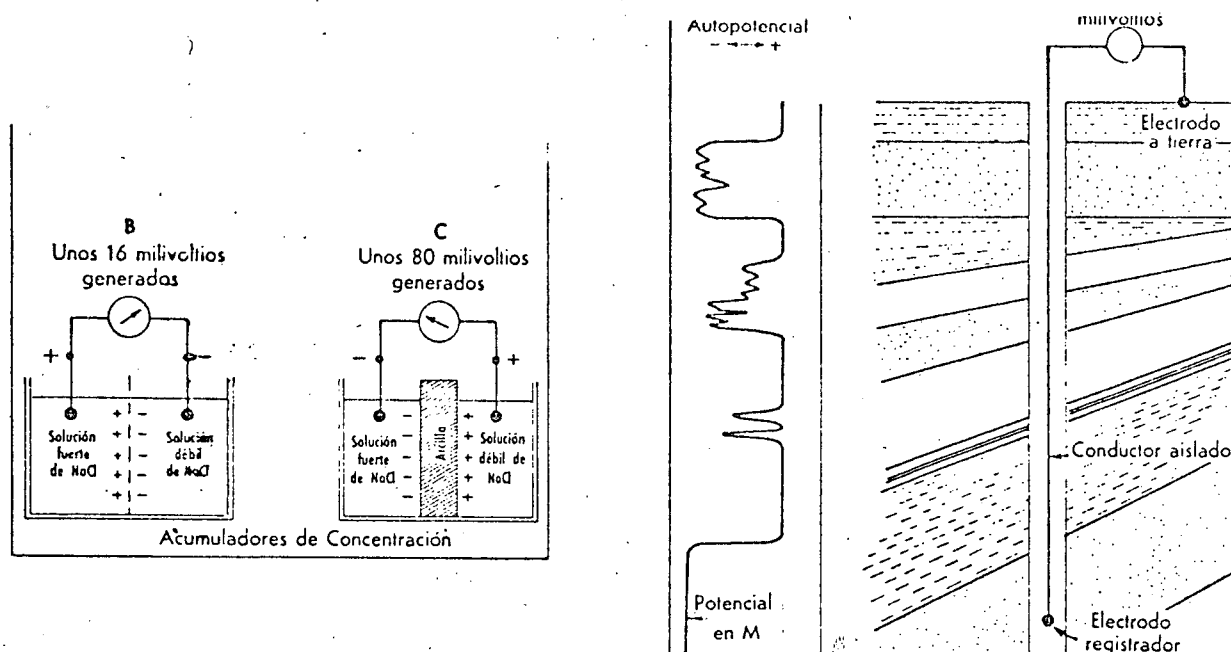
El potencial espontáneo es obtenido simultáneamente a otros registros. Las variaciones de la curva reflejan las diferencias de potencial entre puntos dentro del agujero frente a rocas porosas y puntos - frente a cuerpos arcillosos. Cuando las rocas atravesadas están constituídas por capas de arcilla ó lutita, se observa que tienen aproximadamente el mismo potencial, lo cual provoca que en la curva del potencial espontáneo aparezca casi una línea recta vertical, llamada "línea base - de lutitas". A partir de ésta línea se miden las deflexiones de la curva ocasionadas por las otras rocas.

Generalmente la curva del potencial espontáneo permite obtener la siguiente información:

- 1.- El límite de capas y su espesor efectivo.
- 2.- Determinar en forma aproximada la resistividad (ó bien la - salinidad) del agua contenida en la roca.
- 3.- Correlación de capas.

Experimentalmente se ha logrado demostrar que las principales - fuentes de potencial que originan la curva del SP, son las siguientes: Potencial de difusión ó efecto de la pila de concentración, potencial de

membrana ó de Nerst y el potencial de electrofiltración ó de corriente. Los dos primeros son resultantes de fenómenos electroquímicos y responsables principales de la curva del SP, por lo que sumando sus efectos, se les conoce como potencial electroquímico.



Los fenómenos electroquímicos que producen la mayor parte del potencial natural, se puede explicar por su analogía con las llamadas pilas de concentración. Estas se forman al contacto de dos soluciones salinas de diferente concentración: los iones Na^+ y Cl^- pueden pasar de una solución a otra. Como los iones de Cl^- tienen mayor movilidad que los iones de Na^+ resulta un flujo de cargas negativas de la solución más concentrada a la menos concentrada. Esto equivale a un flujo de corriente convencional en la dirección opuesta. El fenómeno se reproduce en un pozo en el límite de la zona invadida por el filtrado del lodo de perforación que ha penetrado a la formación y el agua que contiene ésta, produciendo el potencial de concentración.

Cuando una arcilla separa soluciones de NaCl de diferente concentración, los cationes Na^+ se desplazan a través de la arcilla (las arcillas son permeables a los cationes Na^+ e impermeables a los aniones Cl^-), desde la solución más concentrada hacia la menos concentrada. Esta situación se presenta en los pozos cuando se encuentra una formación permeable entre dos cuerpos de arcilla, siendo las soluciones el filtrado del lodo de perforación y el agua intersticial.

El movimiento de iones de Na⁺ a través de la arcilla, desarrolla el potencial de membrana.

Tanto el contacto de las dos soluciones representadas por el filtrado del lodo de perforación y el agua contenida en la roca permeable, como la relación de las mismas a través de la arcilla producen la fuerza electromotriz electroquímica total, - que está representada por la siguiente ecuación:

$$E_c = -K \log \frac{a_w}{a_{mf}} \quad (1)$$

en donde:

E_c = fuerza electromotriz electroquímica.

a_w = actividad química del agua intersticial.

a_{mf} = actividad química del filtrado del lodo

K = coeficiente proporcional a la temperatura absoluta. Para soluciones de NaCl es igual a 71 á 25°C.

Para soluciones de NaCl no demasiado concentradas, las resistividades son inversamente proporcionales a las actividades químicas, por lo que la ecuación anterior se puede escribir:

$$SP = -K \log \frac{R_{mf}}{R_w} \quad (2)$$

en donde:

SP = potencial espontáneo obtenido del registro.

R_{mf} = resistividad del filtrado del lodo.

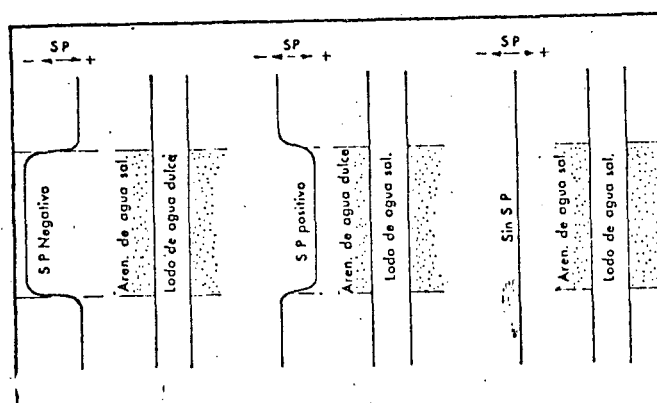
R_w = resistividad del agua intersticial.

K = coeficiente proporcional a la temperatura abs.

Por lo anterior, en algunos casos es factible obtener un valor estimado de R_w (ó la salinidad del agua de formación), aunque teniendo en mente siempre que la fórmula (2) es una aproximación permisible cuando el contraste de salinidades entre el agua de formación y del filtrado del lodo es grande y la formación no contiene arcilla que pudiera reducir la amplitud del SP. En pozos de agua, donde el interés reside en la obtención de la salinidad de aguas útiles, ésta posibilidad se ve muy restringida, por lo que generalmente el uso de la curva del potencial espontáneo, es de tipo cualitativo.

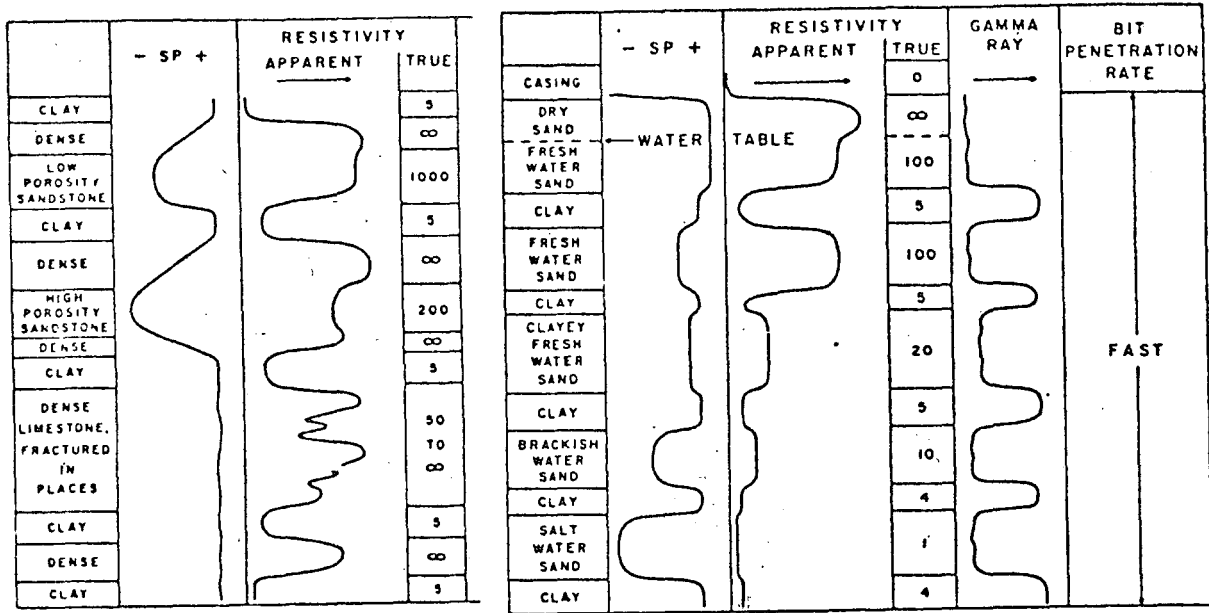
Tomando como referencia, la línea base de lutitas, el potencial espontáneo que es medido en milivolts, puede ser negativo si su deflexión es a la izquierda, positivo si la deflexión es a la derecha de la misma referencia ó bien nó dar ningún valor relativo.

De acuerdo al principio electroquímico que genera los potenciales dentro del pozo, se puede considerar como una regla: si la curva del potencial es negativa, el agua contenida en la roca es más salada que la del lodo de perforación; en cambio si es positiva, el agua intersticial es más dulce que la del lodo y si nó tiene expresión en uno ú otro sentido, el agua intersticial es muy semejante a la del lodo de perforación.



En la práctica, la medición del SP se obtiene mediante un circuito potenciométrico, que es conectado entre un electrodo móvil (M) y un electrodo fijo en la superficie (N). El medidor (R), registra las deflexiones del potencial por medio de un galvanómetro que responde a las variaciones de las corrientes que fluyen a través del circuito.

Existen algunos modelos teóricos de las curvas de potencial, aunque pueden existir diferencias notables con respecto a las curvas reales, siendo las principales las siguientes:



a.- Comúnmente la línea base de lutitas es recta y vertical, pero en algunos pozos y a profundidades someras, se desvía ya sea en forma total ó en los intervalos arcillosos y generalmente hacia la izquierda conforme decrece la profundidad.

b.- Cambio brusco en la línea base de lutitas, frecuentemente observado cuando hay un fuerte cambio en la salinidad de las aguas de formación.

c.- Inestabilidad en la curva del SP, principalmente en la parte superior de los agujeros en donde hay un movimiento apreciable de agua, como en los pozos artesianos, en donde la señal cambia constantemente, aún si el electrodo de registro se conserva estacionario. La inestabilidad desaparece abajo de la zona de agua en movimiento.

d.- Cambios de polaridad en la curva del potencial espontáneo en acuíferos de algunos pozos, aún teniendo sus aguas salinidades del mismo orden. Estos cambios son generalmente debidos a variaciones en el tipo de iones ó a las cantidades de algunos de esos iones.

Efecto de la porosidad: Aunque el potencial electroquímico no es influenciado por la porosidad, la amplitud de la curva del SP es indirectamente afectada por los cambios de porosidad. Una disminución en la porosidad de la roca, incrementa su resistividad reduciendo la amplitud de la curva del SP.

En acuíferos de tipo granular, empacados en formaciones arcillosas, la respuesta de la curva de potencial es clara y se puede considerar que: si las aguas en el acuífero son de mayor salinidad que el lodo de perforación, el SP es negativo y si las aguas son menos salinas que el lodo, el SP será positivo con respecto a la línea base de lutitas.

Los acuíferos que se encuentran interestratificados con capas de arcilla y capas densas, tanto la forma como amplitud del potencial son diferentes de aquellos obtenidos en los acuíferos del caso anterior. La curva del potencial, generalmente se distorsiona y no puede por sí sola ser interpretada.

Cuando existen acuíferos asociados con rocas densas pero ausentes de capas arcillosas, el potencial electroquímico discutido anteriormente, prácticamente desaparece y, al no haber otra fuente de potencial, la curva del SP es aproximadamente una línea recta vertical.

Haciendo un resumen y mientras no se puedan aplicar las determinaciones cuantitativas de la curva del SP, es permisible utilizar cualitativamente el potencial espontáneo de acuerdo con las siguientes reglas generales:

1.- Los acuíferos que presentan un SP positivo bien definido ó estable, casi invariablemente contienen agua de menor salinidad que la contenida en el fluido de perforación.

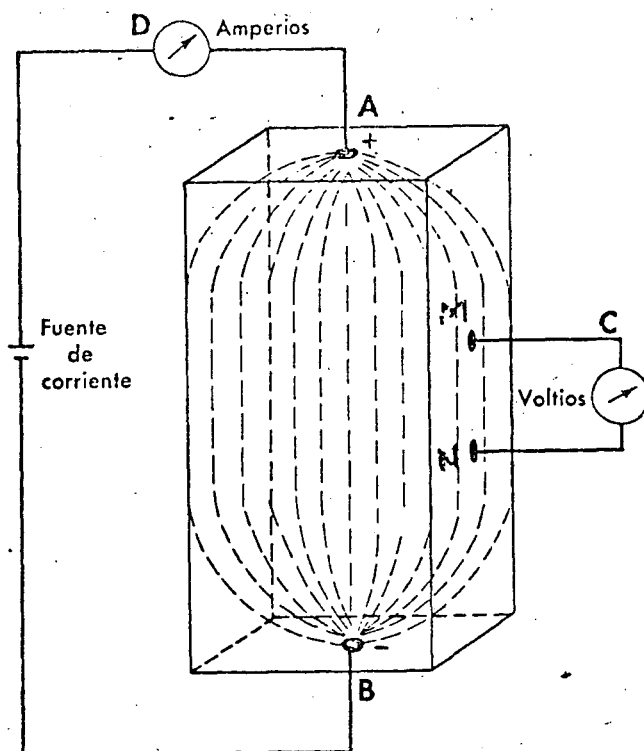
2.- En los intervalos en donde la amplitud del SP frente a los acuíferos potentes, permanece constante con respecto a la profundidad, todas las aguas de formación tienen aproximadamente la misma salinidad.

3.- Si la curva del SP en los acuíferos penetrados por un agujero, se presenta cada vez más negativo con la profundidad, indica que la salinidad de los acuíferos se incrementa con la profundidad.

4.- Los acuíferos que presentan un franco y amplio SP negativo, generalmente contienen aguas que son mucho más saladas que en donde el SP tiene una baja amplitud ó es positivo.

5.- Los cambios erráticos en la polaridad del SP, provocan que la amplitud del SP sea pequeña, pudiendo o no corresponder a cambios significativos en la salinidad del agua.

RESISTIVIDAD DE LAS ROCAS.- La forma más simple de determinar la resistividad en las rocas, es considerar una muestra y conectar en las partes superior e inferior, los polos de un generador eléctrico. La corriente fluye del punto A al punto B a través de la muestra, siendo mayor el potencial en el punto A y teniendo una pérdida ó caída de potencial en el punto B debido a la resistencia eléctrica que ofrece la roca. La resistencia que ocasiona una pérdida de potencial entre M y N es una característica de la roca que está siendo analizada. A mayor resistencia eléctrica de la roca, corresponderá una mayor pérdida de presión entre los puntos M y N.



Si se considera una cierta unidad de volumen de roca, la resistencia ofrecida se puede considerar como una resistencia específica, llamada resistividad, la cual será una propiedad de la roca, independiente de la forma y dimensiones de la misma, en función únicamente de la naturaleza y temperatura del material considerado. En la práctica el efecto de la temperatura no es demasiado grande y puede ser despreciado, por lo que la resistividad de un material, puede ser considerada como dependiente de la naturaleza del mencionado material únicamente. Por otra parte, la resistencia es una propiedad eléctrica que depende no solamente de la

naturaleza del material considerado, sino también de la forma y dimensión de éste, siendo distinta por lo tanto, de la resistividad. Las expresiones que nos definen tanto una como otra propiedad, son las siguientes:

$$r = \frac{V}{I} \text{ , para la resistencia y}$$

$$R = \frac{r A}{L} \text{ para la resistividad.}$$

en donde:

I = corriente

V = Voltaje

R = resistividad del medio

r = resistencia del conductor ó de medio.

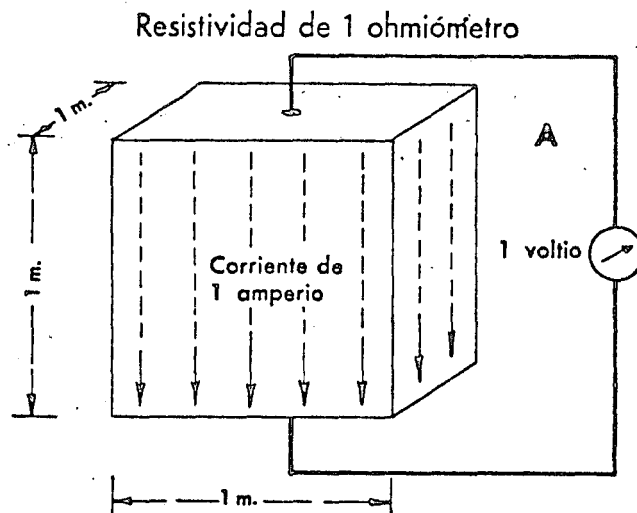
A = Area del conductor.

L = longitud del conductor.

Si la resistividad es la resistencia específica ó sea la resistencia por unidad de volúmen, en las mediciones que se hacen de resistividad en los pozos, es común utilizar como unidad :

ohm x $\frac{\text{metro}^2}{\text{metro}}$ ó simplemente ohm-metro.

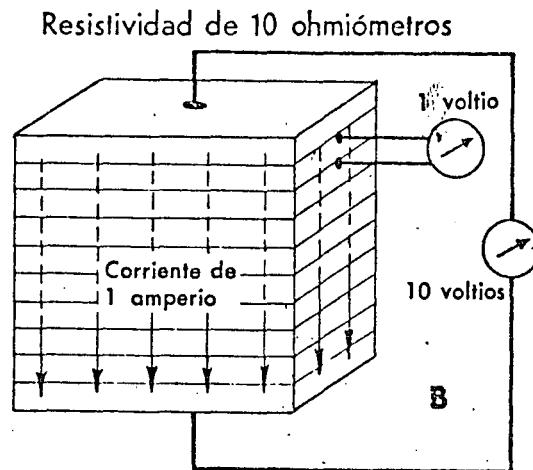
Para ilustrar el concepto, en la siguiente figura se tiene un cubo de un metro por lado de un determinado material,



Si la diferencia de potencial entre los extremos del cubo, es de un volt y la intensidad de corriente de un ampere, se tendrá representada la unidad de resistencia eléctrica: $\frac{1 \text{ volt}}{1 \text{ ampere}} = 1 \text{ ohm}$

y también la unidad de resistividad: $1 \text{ ohm} \times \text{m}^2/\text{m}$, utilizada en registros eléctricos.

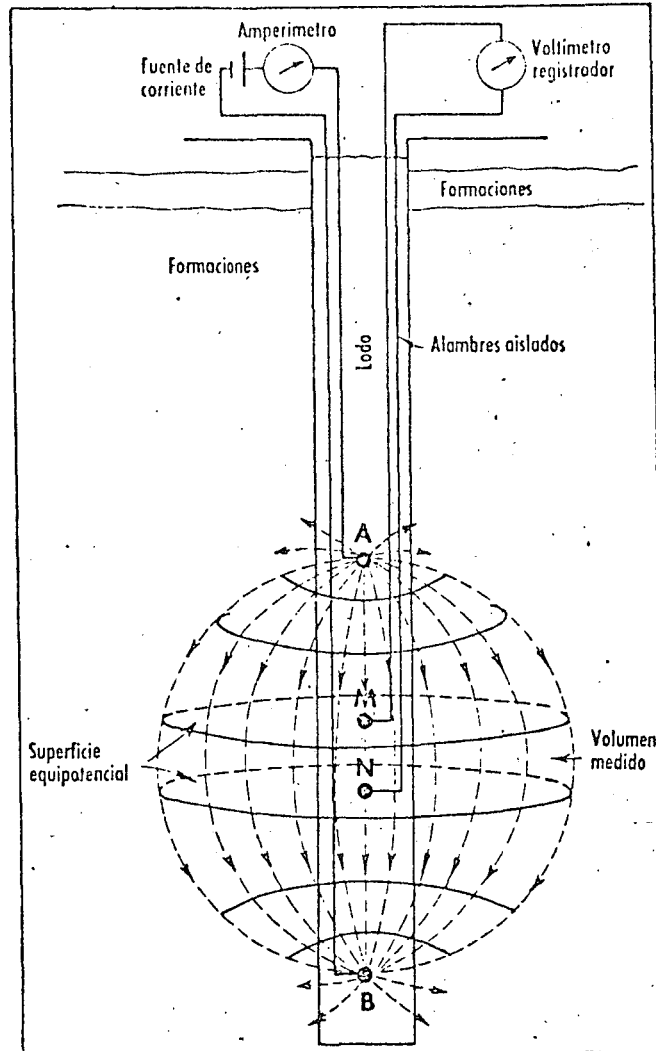
Si se tuviese el mismo volúmen de roca y la misma corriente, pero una diferencia de potencial de 10 volts, la resistencia en tal caso será: $\frac{10 \text{ volts}}{1 \text{ ampere}} = 10 \text{ ohms}$ y la resistividad igual a: $10 \text{ ohms} \times \text{m}^2/\text{m}$, que puede expresarse más comúnmente como 10 ohms-metro.



MEDICION DE LA RESISTIVIDAD EN EL POZO.- Para efectuar la medición de la resistividad en pozos, se pueden utilizar los registros convencionales de resistividad, en los cuales se envían corrientes a la formación a través de unos electrodos y se miden los potenciales eléctricos entre otros. La medición de éstos potenciales permite determinar las resistividades.

Considerando una formación homogénea, isotrópica y de extensión infinita, en la cual se encuentran los electrodos A, B, M y N. Una corriente eléctrica es enviada entre los electrodos A y B, la cual fluirá en una trayectoria esférica dentro de la formación. Utilizando los electrodos M y N para medir el voltaje entre ellos, se puede investigar la resistencia entre las dos superficies equipotenciales que pasan por M y N.

En la práctica el medio que rodea a los dispositivos de medida no es homogéneo, por lo que la corriente fluirá desde el electrodo que se envía, en forma distorsionada.

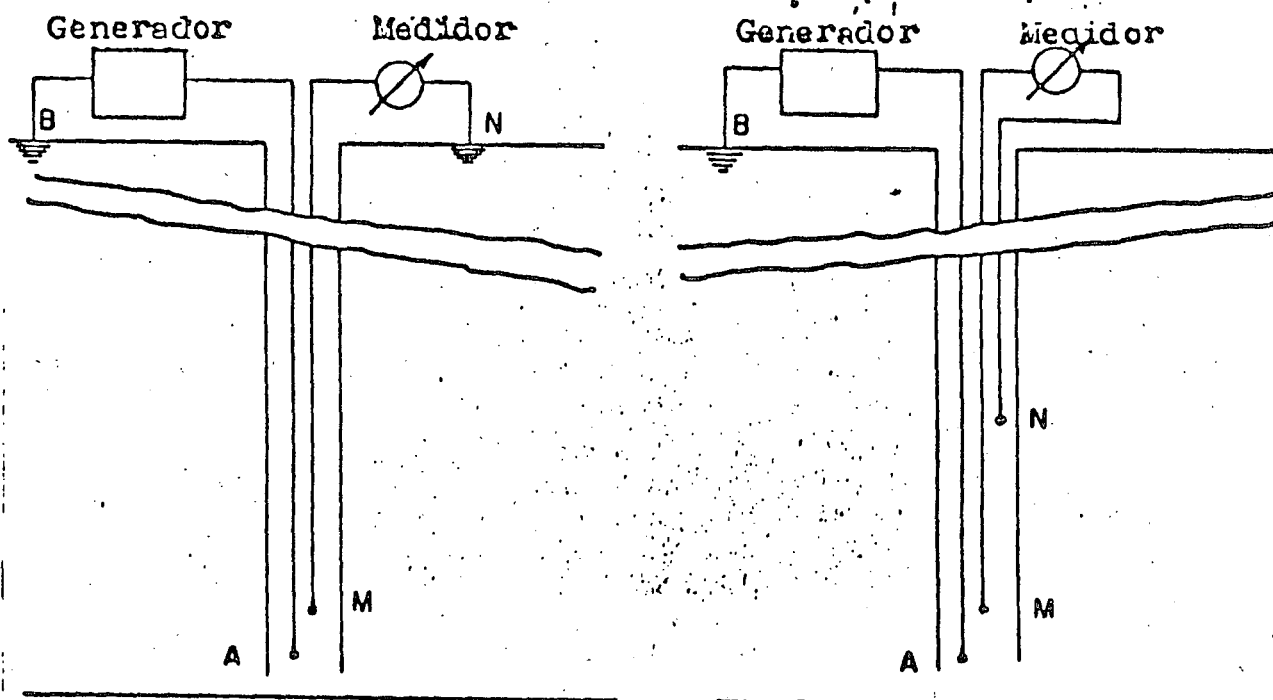


Los dispositivos usados para medir la resistividad, comúnmente llamados sondas, consisten fundamentalmente de un cable conductor múltiple que en el extremo que se introduce al pozo quedan dentro de un cilindro metálico, con orificios a ciertas distancias, en los cuales se localizan los electrodos. Con éstos electrodos es posible formar distintos arreglos ó configuraciones de electrodos de medida y corriente. La distancia existente entre un electrodo de medida (M ó N de las figuras) y uno de corriente (A ó B en las figuras), se llama espaciamento, teniendo la particularidad de que a distintos espaciamentos miden la resistividad de las rocas a diferentes distancias a partir del eje del pozo. Si por penetración de la sonda se define el radio al cual la caída de potencial es el cincuenta por

ciento de la caída total, se tiene que para algunos arreglos la penetración de investigación es el doble del espaciamento.

De acuerdo con el arreglo ó disposición de los electrodos de medida y de corriente, se construyen sondas que reciben nombres convencionales para su identificación por parte del analista y su diferenciación entre ellas.

SONDA NORMAL.- El dispositivo conocido con éste nombre, teóricamente lo integran un electrodo de corriente A y un electrodo de medida M dentro del pozo. Estos electrodos tienen una separación ó espaciamento pequeño en comparación con los otros electrodos B y N que cierran el circuito, que pueden quedar situados en la superficie. En la práctica el segundo electrodo de corriente B, también es bajado al pozo pero a una distancia tal del conjunto AM, que la influencia que pudiese tener en el potencial medido por M, en la mayoría de los casos es despreciable. El objeto de introducir también el electrodo B dentro del pozo, es el de utilizar el circuito para medir simultáneamente el potencial espontáneo. La figura siguiente ilustra tanto el circuito teórico como el arreglo real utilizado.

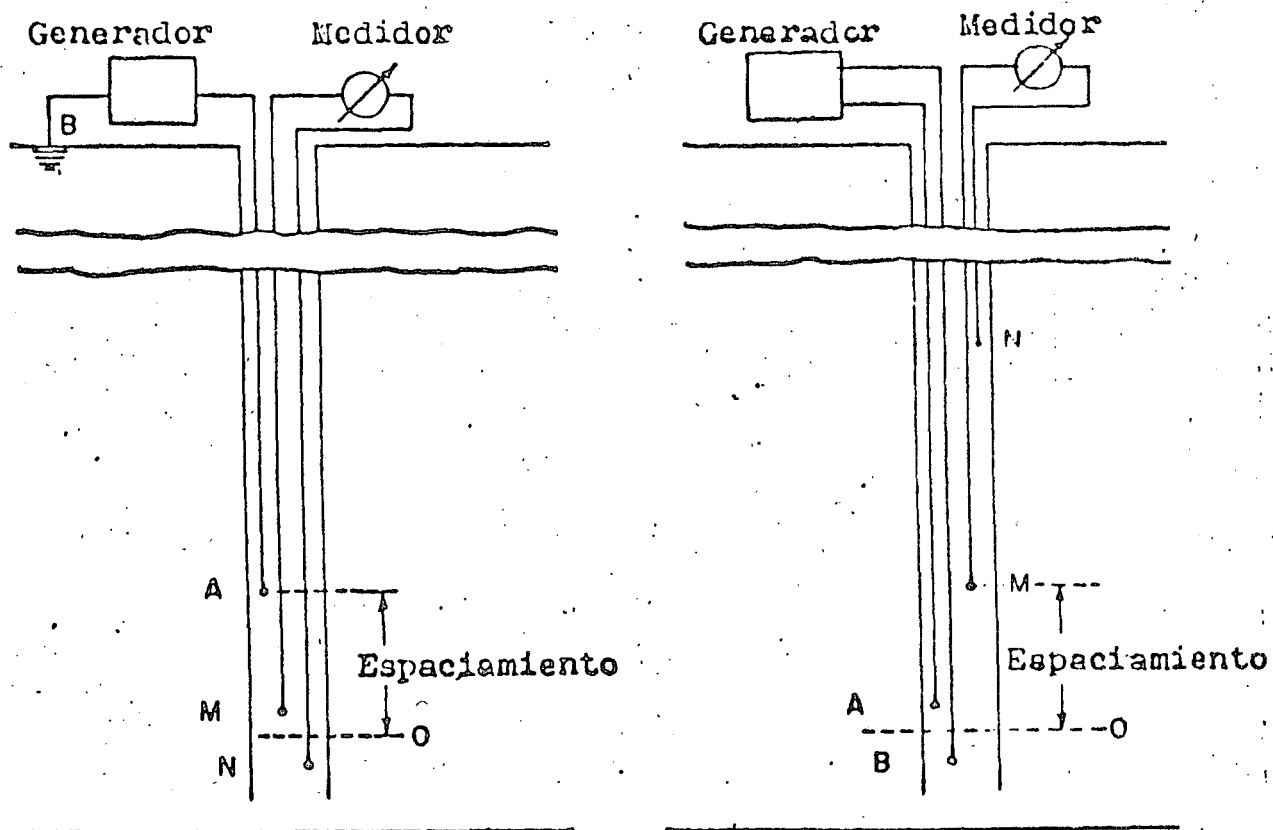


A).- CIRCUITO DE DOS ELECTRODOS

B).- CIRCUITO REAL

SONDA LATERAL

Cuando se tiene un arreglo tal que sean tres electrodos - los que se bajen al pozo, mientras que un cuarto electrodo es conservado en la superficie, se trata de un arreglo de tres electrodos o un arreglo "Lateral". Este dispositivo lateral fue diseñado para atravesar la zona de influencia del agujero y la zona de invasión e investigar la resistividad de la roca sin alteraciones. En la figura del circuito, dos electrodos M y N están relativamente cerca con respecto del electrodo A. La distancia desde A hasta O, punto medio de M y N, es considerado el espaciamento y al referirse a él - se hará como AO.



Las características de las sondas se resumen en el siguiente cuadro:

Tipo de sonda	espaciamiento	radio de investigación
Normal corta	0.25 a 0.50 m	0.50 a 1.00 m.
Normal larga	0.50 a 2.00 m	1.00 a 2.00 m.
Lateral	4.00 a 10.00 m	4.00 a 10.00 m.

Características de investigación de distintos tipos de sondas

El concepto básico para la interpretación de las propiedades eléctricas de las rocas como auxiliar en el análisis de los -- fluidos contenidos en ellas, es el conocimiento que se tiene -- de que las rocas sedimentarias en general, tienen un cierto -- rango de porosidad ya sea de origen primario ó secundario y de que esos espacios intergranulares ó fracturas están ocupados -- generalmente por agua.

Una roca que tiene una porción de su volúmen ocupado por -- agua, su resistividad depende en forma notable del tipo de agua contenida, pudiendo hacerse una diferenciación inicial entre -- una roca porosa que contiene agua salada y una roca semejante -- que contenga agua dulce, porque en el primer caso, o sea la roca con agua salada, como ésta es buena conductora de la electricidad, la resistencia ofrecida al paso de una corriente enviada a través de ese material será mínima, por lo que la resistividad medida en tales condiciones será baja; cosa distinta ocurre cuando ese mismo material poroso está ocupado por agua dulce, -- puesto que no es buen conductor eléctrico, dá por resultado que aparezcan valores más altos de resistividad al efectuarse su medición.

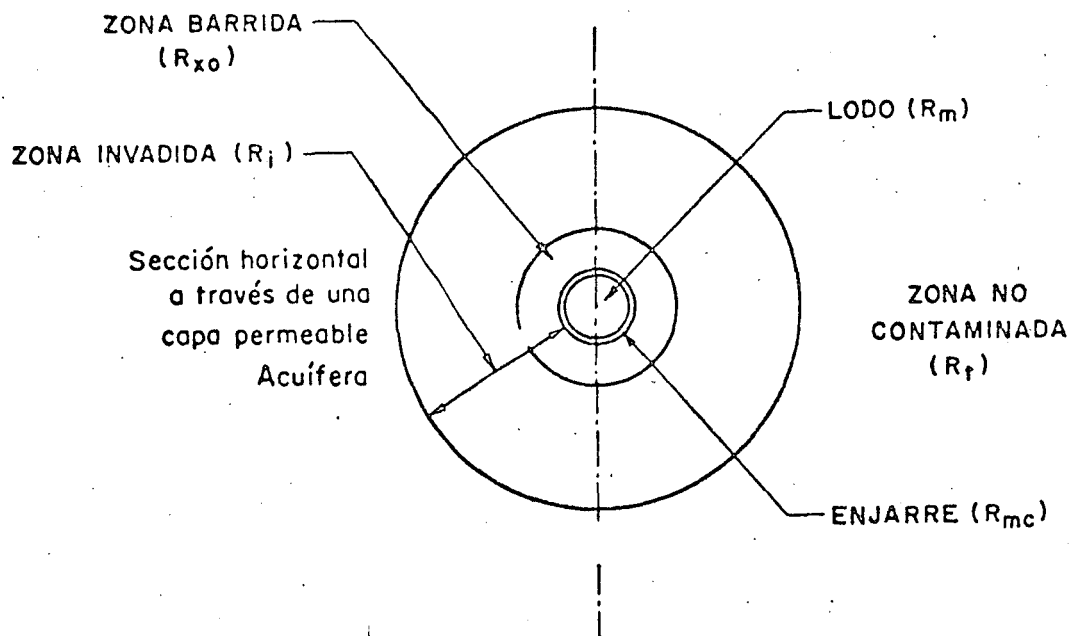
Esta característica general, que establece una diferenciación inicial entre los acuíferos de agua dulce y salada, por -- medio de sus resistividades, se combina con la medición del potencial espontáneo, que es la gráfica generada por los fenómenos electroquímicos de soluciones de distinta concentración, -- producidos en el pozo al entrar en contacto el filtrado del -- lodo de perforación, con el agua intersticial de las rocas. Efecto del filtrado del lodo en rocas permeables.- El lodo de perforación está constituido en términos generales por partículas coloidales y agua, siendo introducido durante la operación de perforación con una determinada presión por el interior de -- la tubería, sale por los orificios de la barrena en el fondo -- del pozo y regresa a la superficie por el espacio existente --

entre el exterior de la tubería y las paredes del pozo.

En los intervalos permeables atravesados, la presión del lodo hace que se forme una película con las partículas en suspensión y penetre en la roca agua constituyente del lodo, que recibe el nombre de filtrado del lodo. El agua ó filtrado del lodo que penetra en la formación permeable, puede ser de distinta composición en cuanto a salinidad, que la existente en la roca, alterando por lo tanto la resistividad de la roca en esa zona en que ha penetrado el filtrado del lodo.

Debido a óste fenómeno, se pueden distinguir a partir de la pared del pozo y en sentido horizontal, en la mayoría de las rocas permeables, las siguientes zonas:

- a). - Zona "lavada", que es la inmediata a la pared del pozo, y es donde probablemente haya habido un desplazamiento casi total del agua intersticial de la roca por la del filtrado del lodo.
- b).- Zona "invadida" ó de transición, es la zona inmediata a la zona lavada y que ha recibido parcialmente agua del filtrado del lodo.
- c).- Zona "no contaminada" que es la zona a donde no ha llegado el filtrado del lodo, conservándose intacta en cuanto a los fluidos originales de la roca.



La penetración del filtrado del lodo a la formación es variable, pues depende de varios factores que están un poco fuera de control, sin embargo, puede decirse que en lo relativo a la roca, mientras menor sea su porosidad, mayor puede ser la penetración del filtrado del lodo.

Para conocer con cierta confiabilidad a partir de la resistividad de la roca, si ésta contiene agua dulce ó agua salada, es indispensable tener la certeza de que las lecturas de resistividad han sido hechas en la zona nó contaminada. Esta es la razón fundamental por la cual existen varias posibilidades de arreglos en las sondas, como son normal corta ó larga y lateral, ya que con una sola de ellas, aunque en muchos casos es suficiente, existe la posibilidad de que esté afectada su lectura por fenómenos de invasión del filtrado del lodo.

Clasificación de formaciones.- Para el propósito de interpretación de registros en pozos de agua, se ha encontrado conveniente clasificar las formaciones entre los siguientes grupos:

1.- Acuíferos granulares limpios. Comprende gravas, arenas, areniscas y rocas carbonatadas que tengan porosidad granular. el aluvión podría agregarse a éste grupo, si sus partículas no están compuestos de minerales arcillosos.

2.- Acuíferos granulares arcillosos.- Este grupo incluye cualquier acuífero granular que en parte esté compuesto de granos formados por minerales arcillosos ó contengan material arcilloso dentro de sus espacios porosos.

3.- Acuíferos fracturados. Representado por rocas fracturadas ó con juntas teniendo escasa ó ninguna porosidad de tipo granular.

4.- Acuíferos complejos, en los que la porosidad es un tipo diferente de los especificados anteriormente, por ejemplo, carbonatos que tienen porosidad granular y por fracturamiento, lava y rocas cavernosas.

5.- Formaciones densas, ó sea, rocas que tienen una porosidad efectiva tan baja, que normalmente no se podría obtener agua de ellas. Aparte de algunas rocas carbonatadas, se incluyen anhidrita, yeso, sal, así como muchas clases de rocas ígneas y metamórficas.

6.- Arcillas. En éste grupo se incluyen todas las formaciones que consisten de partículas muy finas, que reciben el nombre genérico de arcillas ó lutitas. Por tener todas ellas propiedades semejantes en cuanto al registro eléctrico y rayos gamma se refiere, por razones de simplicidad son llamadas arcillas.

Por conveniencia, especialmente en el análisis del registro de rayos gamma, cualquier formación de los grupos 1 a 5 es llamada "roca".

Si se considera como un acuífero limpio, el constituido por una estructura rocosa no conductiva y agua intersticial, su resistividad queda determinada por:

- a).- La resistividad ó salinidad del agua.
- b).- La cantidad de agua que contiene ó sea la porosidad de la roca.
- c).- La distribución y continuidad del agua contenida en los espacios porosos.

De acuerdo con lo anterior, se ha encontrado que la resistividad R_t , de un acuífero limpio puede expresarse así:

$$R_t = F \times R_w \quad (1)$$

en donde:

R_w = resistividad del agua.

F = es una constante que representa el efecto de la porosidad.

La constante F , es denominada factor de resistividad de la formación ó simplemente factor de formación y está dada por la siguiente fórmula:

$$F = A/\phi^m \quad (2)$$

en donde:

ϕ = porosidad efectiva.

A = constante que se determina empíricamente.

m = factor de cementación.

La resistividad del agua R_w , decrece cuando la salinidad se incrementa. A una temperatura dada, la resistividad del agua está en relación con el contenido de sólidos disueltos, en partes por millón (ppm), de acuerdo a la siguiente expresión:

$$R_w = k/\text{ppm} \quad (3)$$

en donde k es un factor que es aproximadamente constante para una sal, cuando la concentración es baja (menos de 3000 ppm de sólidos disueltos). Para aguas de baja salinidad, $k=6500$ a 25°C .

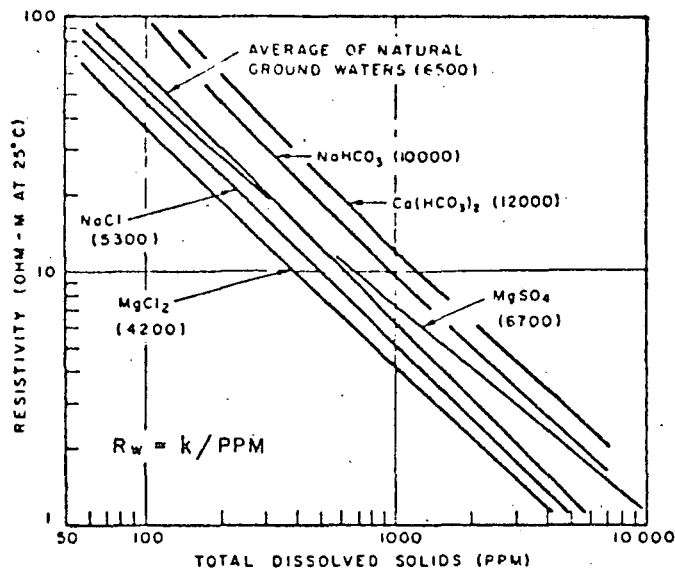


Fig. 1 - Solution resistivity vs. total dissolved solids at 25° C. Figures in parenthesis are k values. (After Agriculture Handbook 60, USDA).

Para rocas granulares limpias, que tienen una porosidad mayor del 10 por ciento, A y m tienen los siguientes valores:

rocas poco cementadas ó no cementadas:

$$F = \frac{0.62}{\phi^{2.15}}$$

rocas que están más cementadas:

$$F = \frac{1}{\phi^2}$$

La siguiente figura ilustra la relación entre el factor de formación y la porosidad, utilizando los valores anteriores.

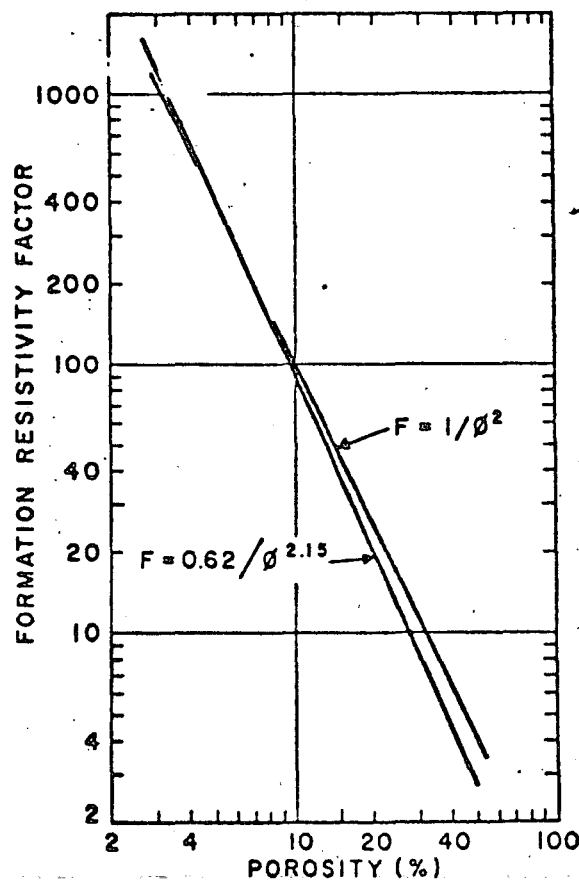


Fig. 2 - Approximate formation resistivity factor vs. porosity for granular aquifers.

Combinando las fórmulas (1), (2) y (3), así como el factor de formación de acuíferos granulares limpios, poco cementados, se obtiene:

$$R_t = \frac{0.62 k}{\phi^{2.15} \text{ ppm}} \quad (4)$$

La figura 3 es una carta basada en ésta fórmula, usando - para k el valor de 6500. Esto proporciona la resistividad de acuíferos granulares limpios, como una función de sus porosidades, expresados en por ciento del volúmen total, utilizando unos cuantos vallres de salinidad de aguas. Este nomograma es solamente aproximado cuando se aplica a acuíferos particulares puesto que A, m y k, tienen asignados valores promedio; sin embargo, es confiable en forma estadística y aceptable cuando no existen nomogramas más exactos, especialmente cuando la - porosidad es alta.

La geometría y continuidad de los espacios porosos, en materiales de baja porosidad granular, es bastante irregular y no es posible asignar a los parámetros A y m, promedios ó valores aproximados que pudieran ser aplicables a una roca dada. A pesar de lo anterior, la fórmula (4) ó la figura 3, pueden ser usadas para obtener datos semi-cuantitativos.

Se puede observar en la figura 3 que los otros factores - permanecen constantes:

1.- Para las mayores porosidades, corresponden a las menores resistividades del acuífero.

2.- Para las más bajas salinidades del agua, corresponden las más altas resistividades del acuífero.

La porción superior derecha de la figura 3 corresponde a los acuíferos de agua dulce, comúnmente sus resistividades - son del orden de 50 a 1000ohm-m. Los acuíferos de agua salobre y salada, de buena porosidad, tienen resistividades que son menores que los 50 ohm-m.

Los acuíferos no granulares, tienen una porosidad tan variable e irregularmente distribuída, que podría ser ilusorio buscar una expresión ó establecer una gráfica que relacionase la resistividad con la porosidad. Todo lo que puede decirse con certeza es que la resistividad decrece cuando la porosidad ó salinidad del agua se incrementan, si los otros - factores permanecen constantes.

Las rocas que no tienen porosidad efectiva, tienen resistividades extremadamente altas, generalmente del orden de 100,000 ohm-m.

En cuanto a resistividad se refiere, las arcillas pueden ser consideradas como un material granular, cuyos espacios porosos tienen una geometría particular. Por lo anterior, la fórmula (2) es aplicable, pero los parámetros A y m tienen valores que probablemente sean algo diferentes de aquellos previamente especificados.

Las arcillas tienen una alta porosidad y generalmente contienen agua salobre, dos factores que hacen que sus resistividades sean bajas: comúnmente en el rango de 2 a 10 ohm-m, esto es, que tienen más bajas resistividades que la de los acuíferos de agua dulce, con los que están asociadas. Este rango se muestra en la porción inferior derecha de la figura 3.

Acuíferos granulares arcillosos.- La arcilla diseminada -- dentro de los espacios porosos, reduce la resistividad de los acuíferos de agua dulce. La figura 4 proporciona la resistividad reducida para un acuífero granular, como una función de su contenido arcilloso.

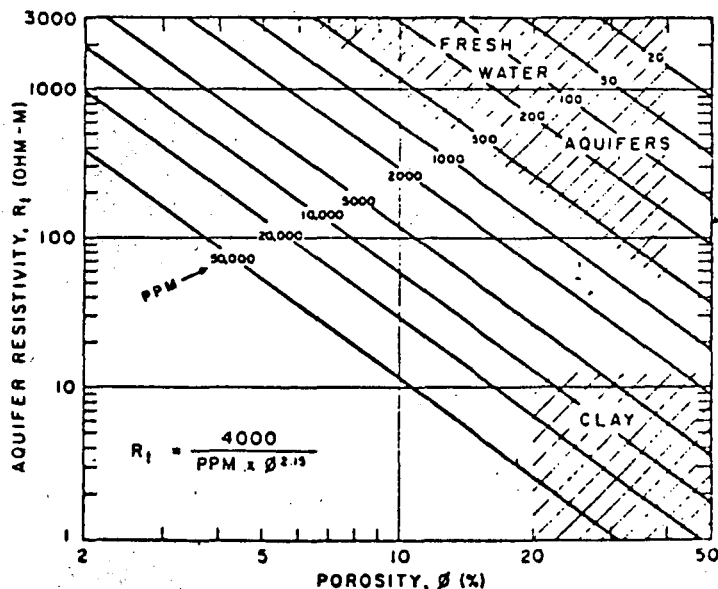


Fig. 3 - Approximate resistivity of granular aquifers vs. porosity for several water salinities.

La curva ó curvas de resistividad, se toman simultáneamente con la del potencial espontáneo y su conjunto es, como se mencionó anteriormente, el registro eléctrico.

La ventaja de disponer de dos ó más curvas de resistividad en un registro eléctrico, es la posibilidad de establecer con mayor confiabilidad, aún en el análisis cualitativo, si las lecturas de resistividad de la roca están efectuándose sin la influencia de agua filtrante durante la operación del pozo.

Como una guía general para el análisis cualitativo del registro eléctrico, se puede considerar la siguiente figura que representa un registro con dos curvas de resistividad con diferente espaciamiento y el potencial natural; el lodo de perforación es de agua dulce.

Las formaciones A_1 , A_2 , ..., son de lutita considerando:

- a).- La uniformidad en la curva de potencial.
- b).- La resistividad es baja y muy semejante en valor en -- las dos curvas.

La formación B es una arenisca con interclación de lutitas por las siguientes razones:

- a).- El potencial manifiesta amplitud negativa.
- b).- La resistividad mostrada en ambas curvas, tiene un valor ligeramente mayor que el de las lutitas, indicando que están presentes arena y lutitas.

La formación C_1 es una arena con agua dulce por:

- a).- La curva del potencial natural es positiva.
- b).- Ambas curvas de resistividad muestran valores altos.

La formación C_2 es una arena petrolífera debido a:

- a).- La curva de potencial espontáneo es negativa en forma amplia.
- b).- La resistividad con el espaciamiento corto, es mayor que la del otro espaciamiento por la influencia del filtrado del lodo.
- c).- La resistividad con el espaciamiento largo, también tiene valor alto, atribuible a la presencia de petróleo.

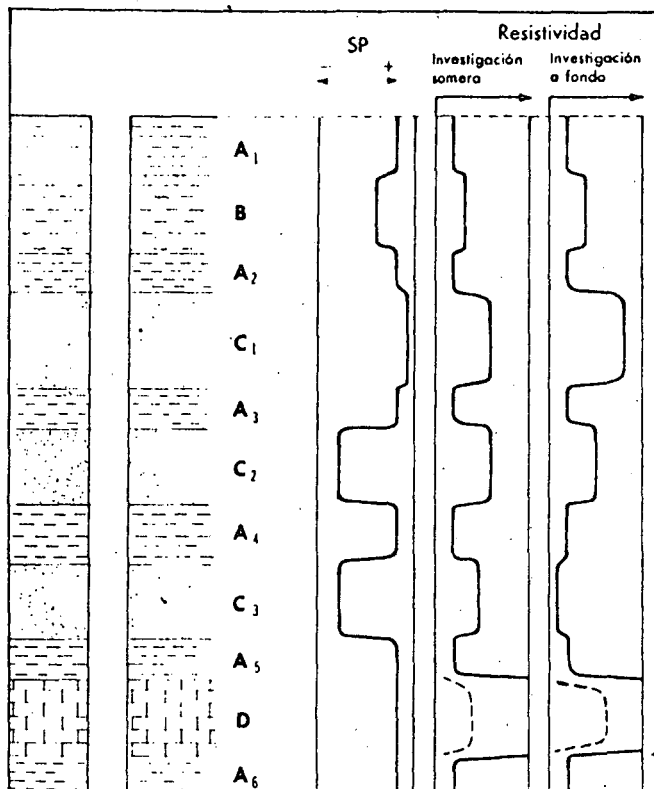
La formación C_3 , es una arena con agua salada por:

- a).- El potencial muestra deflexión negativa amplia.
- b).- La resistividad del espaciamiento corto, es alta, debido al desplazamiento del agua salada por agua dulce del filtrado del lodo.
- c).- La resistividad del espaciamiento largo es muy baja, por estar midiendo atrás de la zona lavada en donde la roca tiene agua salada que es conductiva.

La formación D es de una caliza dura por:

- a).- El SP no tiene desplazamiento, indicando impermeabilidad en la roca.
- b).- Ambas resistividades son muy altas.

Estas reglas básicas para la interpretación de registros eléctricos, se complementan con la información geológica del área, así como de la obtenida durante la perforación del pozo. Es conveniente cuando el caso lo amerite, disponer de información que proporcionan otro tipo de registros como el microregistro, sísmico, radioactivo, etc.



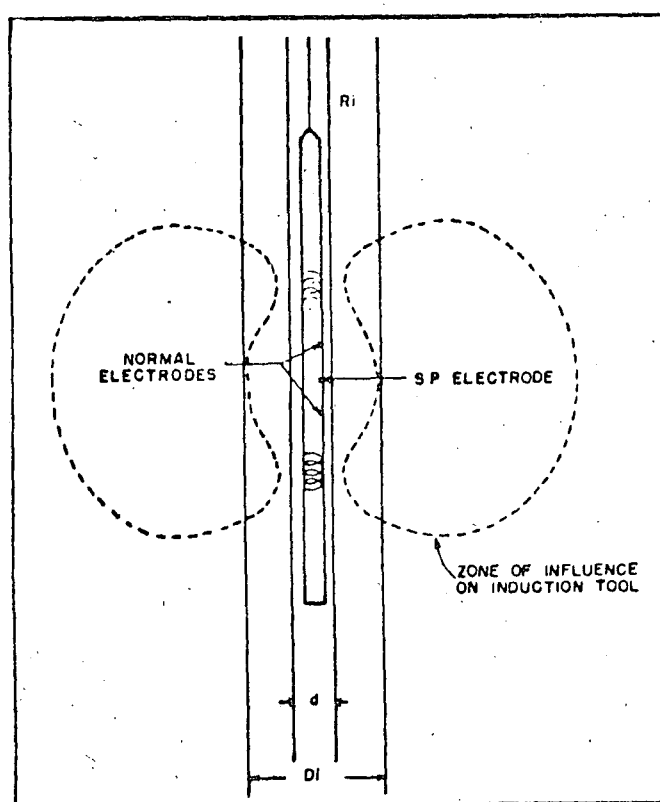
PRESENTACION ESQUEMATICA de las curvas típicas de las necesarias para establecer las reglas básicas de interpretación • 5

REGISTRO DE INDUCCION

Actualmente se encuentra generalizado el uso del registro de inducción para determinar de manera más confiable el tipo de fluidos contenidos en las rocas, sin influencia del filtrado del lodo que penetra en éstas durante la perforación del pozo.

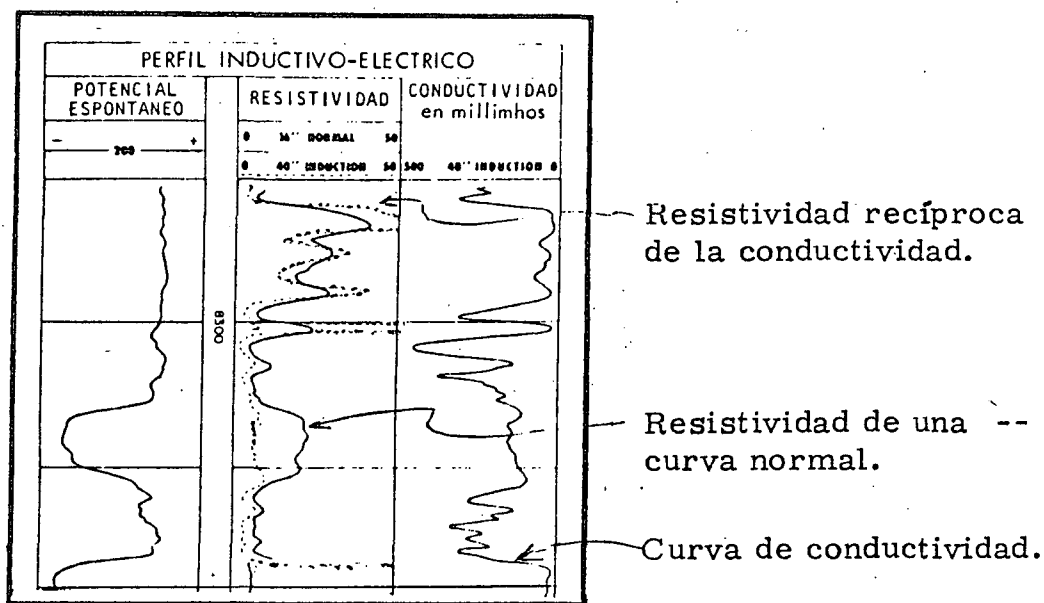
El registro de inducción mide la conductividad de las formaciones, mediante corrientes alternas inducidas. La resistividad en las rocas es determinada con el cálculo de la recíproca de la conductividad que se mide con el registro de inducción, apareciendo en la gráfica tanto los valores de resistividad calculados como los de conductividad.

Las sondas de inducción tienen un grupo ó sistema de varias bobinas transmisoras y receptoras. En forma esquemática se puede ver en la figura siguiente una bobina transmisora que envía corriente alterna de alta frecuencia y de intensidad constante, generando un campo magnético que induce corrientes secundarias en la formación. Estas corrientes crean a su vez campos magnéticos que inducen señales en la bobina receptora. Las señales recibidas son proporcionales a la conductividad de la formación.



El registro de inducción proporciona valores que requieren poca ó ninguna corrección por diámetro de agujero, resistividad del lodo, invasión del filtrado ó espesor de las capas. Tiene además la ventaja en la perforación de pozos de agua de no requerir para su funcionamiento, que exista algún líquido dentro del pozo, por lo que es el más conveniente en aquellos pozos que se perforan con pulseta.

La combinación del registro de inducción es al igual que el registro eléctrico convencional, pudiendo ser juntamente con una curva de potencial natural ó con una de rayos gamma para definir los estratos ó cuerpos litológicos que se atraviesan.



REGISTRO DE RAYOS GAMMA.— El registro de rayos gamma es una medida de la radioactividad natural de las formaciones. En las rocas sedimentarias refleja el contenido ó la presencia de lutita, esto es debido a que los elementos radioactivos tienden a concentrarse en arcillas y lutitas.

Las formaciones limpias (sin contenido de arcilla), tienen generalmente un nivel bajo de radioactividad, a menos que estén contaminadas con cenizas volcánicas, cantos rodados graníticos que sean radioactivos ó bien si sus aguas intersticiales tienen sales de potasio disueltas.

El registro de rayos gamma puede ser tomado en pozos que ya han sido ademados, lo cual lo hace útil en operaciones de reacondicionamiento.

La particularidad del registro de rayos gamma de identificar por su contenido radioactivo a las arcillas, diferenciándolas -- de otras rocas, lo hace convenientemente sustituible del potencial espontáneo cuando éste no es satisfactorio.

Los rayos gamma son erupciones de ondas electromagnéticas de alta energía que son emitidas espontáneamente por algunos elementos radioactivos. Casi toda la radiación gamma en la tierra es emitida por el isótopo radioactivo del potasio de peso atómico 40 y por elementos radioactivos de la serie uranio y torio.

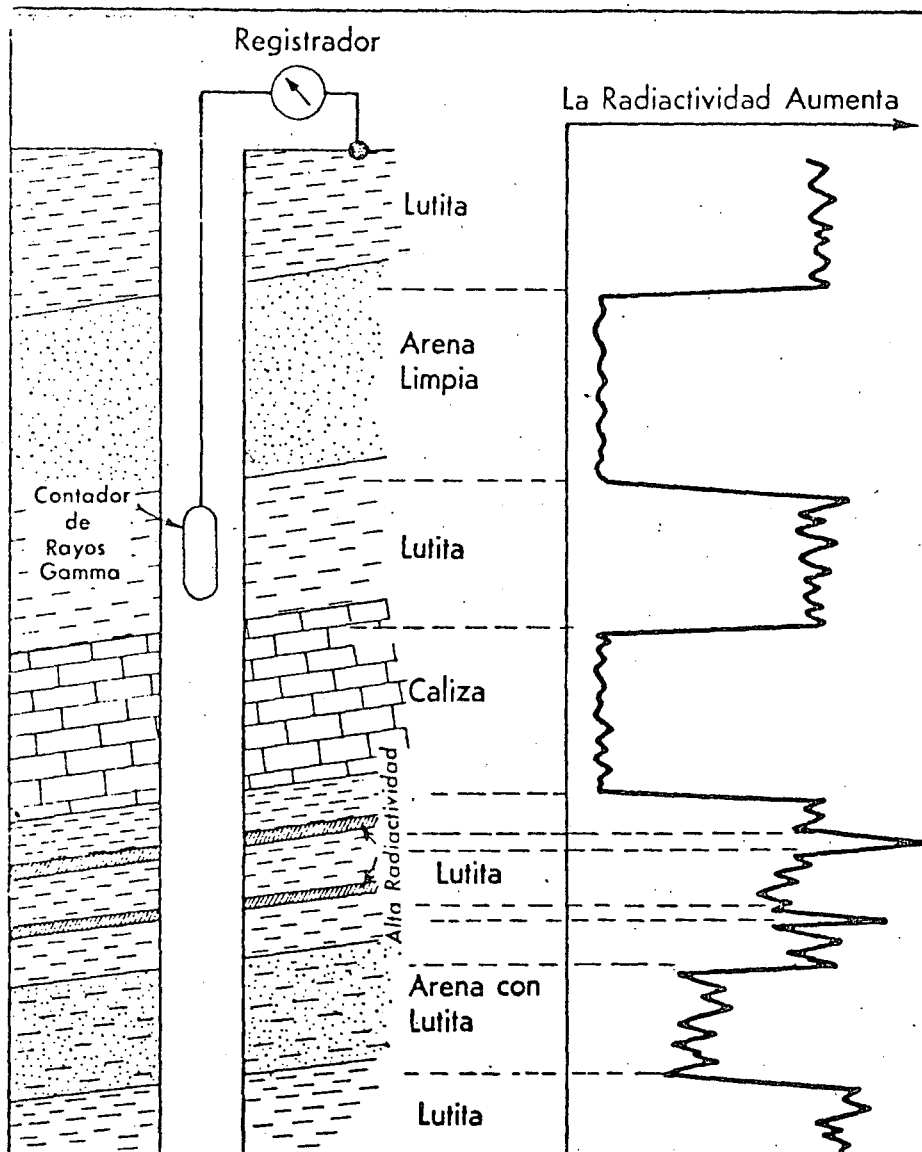
La emisión de los rayos gamma, por la desintegración de los elementos radioactivos, se hace juntamente con los rayos alfa y beta, pero éstos tienen un poder de penetración bajo a través de la materia por lo que no pueden ser medidos en un pozo.

La energía de los rayos gamma emitida por las rocas sedimentarias, es variable, pero en promedio es de 1 Mev, aunque la emitida por el potasio tiene una energía de 1.5 Mev.

Los rayos gamma, que son ondas electromagnéticas como la luz y el calor, no paran su penetración en forma repentina, sino que declina gradualmente con la distancia. En general se puede decir que la distancia investigada por el registro de rayos gamma es de aproximadamente 30 centímetros en acuíferos de arena y caliza. Medición de los rayos gamma. -- Los rayos gamma no pueden ser detectados directamente, solamente a través de su interacción con la materia por medio del proceso de ionización; esto es liberando uno ó más electrones de átomos neutros. Debido a que tanto los iones y electrones están eléctricamente cargados, el proceso puede ser detectado.

Hay tres distintos tipos de detectores que han sido usados -- para el registro de la radioactividad natural: La cámara de ionización, el contador Geiger-Mueller y el de centelleo.

Una tonelada métrica de una lutita promedio, contiene aproximadamente unos 6 gramos de uranio, 12 de torio y 20 kg de potasio aunque el potasio es cerca de 1/10,000 menos radioactivo. La contribución respectiva del potasio, uranio y torio, es de importancia comparable.



En la figura aparece en forma generalizada la respuesta de una sonda con registrador de rayos gamma en distintas formaciones. La radioactividad natural de las rocas se grafica de menor a mayor cantidad a partir de la izquierda de la pista, dando un aspecto muy semejante a la gráfica del potencial natural para facilitar en caso necesario, su comparación ó correlación.

La radioactividad total según la registra el detector, se puede expresar en términos del peso de un elemento (radio por ejemplo) que produzca una cantidad de radiación equivalente. Por lo tanto la intensidad de las rocas se puede calibrar en microgramos de radio equivalentes por tonelada métrica de esa formación. También se puede medir en unidades rayos gamma API. Las unidades API indican la radioactividad de una roca artificial que sirve de norma, en la que se han diseminado cantidades conocidas de uranio, torio y potasio. Todos los registros actuales están calibrados en unidades API.

La sonda de rayos gamma contiene un detector para medir la radiación originada en el volumen de formación cercano a la sonda. Se ha generalizado el uso de cintilómetros para la medición de la radioactividad en pozos. Son más eficientes que los contadores Geiger-Mueller que se usaban antes.

Los rayos gamma pueden ser registrados simultáneamente con otro tipo de curvas.

En la actualidad ningún equipo comercial permite la diferenciación de rayos gamma del potasio y de la serie de uranio y torio. Un equipo tal tendría que ser sensible a variaciones en el nivel de energía de los rayos gamma.

Variaciones estadísticas. Dada la naturaleza estadística de la radiación, el número de rayos gamma que llegan al contador fluctúa incluso cuando la sonda está inmóvil en el pozo. Las variaciones son más grandes para un número bajo de cuentas ó pulsos. Sin embargo el número de rayos gamma contados por segundo sobre un período de tiempo suficientemente largo será prácticamente constante. El período de tiempo necesario para obtener un buen promedio de cuentas, usualmente es de varios segundos.

Se utilizan circuitos amortiguadores de variaciones estadísticas a base de acoplamiento capacitor-resistor en los circuitos de medida, pudiendo seleccionarse distintas "constantes de tiempo" de acuerdo con el nivel de radioactividad medido.

El circuito amortiguador de variaciones estadísticas introduce un retraso en el registro de la señal y para evitar una excesiva distorsión en la curva, se elige una velocidad de registro tal que el contador no se desplace más de un pie durante una constante de tiempo. Así por ejemplo para una constante de tiempo de 2 segundos, la velocidad de registro es de 1800 pies/hora (550 metros/hora.)

Aplicaciones del registro de rayos gamma.

1.- El registro de rayos gamma es particularmente útil para la definición de estratos de lutita, cuando la curva del SP está redondeada (en formaciones muy resistivas) ó cuando no tiene expresión por ser la resistividad del filtrado del lodo muy semejante a la del agua intersticial.

2.- Puede ser usado para efectuar correlaciones.

3.- Algunas veces el registro de rayos gamma es usado en relación con operaciones en que se usan trazadores radioactivos.

Bibliografía:

F.L. Bryan

Application of Electric Logging to Water Well Problems.
Water Well Journal, Vol. 4, No. 1, January-February, 1950.

Carl Gatlin

Petroleum Engineering. Drilling and Well Completions.
Prentice-Hall, Inc. 1960.

Hubert Guyod:

.. "Interpretation of electric and gamma ray logs in water wells."
The well Log Analysts - January-March 1966.

L.A. Puzin.

¿ Qué es Perfilaje de Pozos?
Artículos publicados de junio a diciembre de 1962. Petróleo Interamericano.

R.G. Hamilton and J.I. Myung.

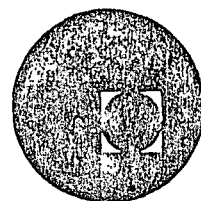
Summary of Geophysical Well Logging. Birdwell Division.

Schlumberger Limited

Fundamentos de la interpretación de perfiles. julio de 1970.



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 5: HIDRAULICA DE POZOS

ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN

OCTUBRE, 1978.



HIDRAULICA DE POZOS

Por el Ing. Rubén Chávez Guillén.

La Hidráulica de Pozos es una de las materias más importantes de la Hidrología Subterránea, ya que proporciona las bases teóricas para interpretar o prever las fluctuaciones de los niveles freáticos o piezométricos, provocados por la extracción de agua mediante pozos.

I.- PROBLEMAS COMUNES.

Los problemas que estudia la Hidráulica de Pozos son muy diversos; entre los más comunes se encuentran los siguientes:

- a).- Identificación de sistemas de flujo y de terminación de sus características hidráulicas.

La identificación del sistema de flujo de que se trata (confinado, semiconfinado, con fronteras impermeables o de alimentación, etc.) y la de terminación de sus características hidráulicas (coeficientes de permeabilidad, transmisibilidad, almacenamiento, etc.), son esenciales para estudiar el comportamiento de un acuífero. Tal conocimiento es indispensable, en problemas de carácter local, para prever el comportamiento de los niveles de agua bajo diferentes regímenes de bombeo de uno o varios pozos; en problemas de carácter regional, como por ejemplo la cuantificación del volumen aprovechable de un acuífero, el conocimiento de las características hidráulicas es esencial para calcular los caudales de agua que circulan en el subsuelo y las variaciones del almacenamiento subterráneo, así como para desarrollar modelos de simulación de acuíferos.

- b).- Predicción del comportamiento de los niveles de agua.

Conocidas las características hidráulicas del acuífero, mediante las fórmulas de la Hidráulica de Pozos es posible predecir los abatimientos que se provocarían bajo ciertas condiciones de bombeo. Así, por ejemplo; si se trata del diseño de un pozo, pueden calcularse los abati-

mientos que se van a provocar en el propio pozo por la extracción del caudal requerido; así mismo, es posible conocer de antemano los abatimientos que se van a provocar en captaciones cercanas a la considerada, o en qué medida se van a provocar en captaciones cercanas a la considerada, o en qué medida se van a interferir varios pozos entre sí.

c).- Diseño de campos de pozos.

El problema consiste en definir el número, distribución (espaciamiento y arreglo) y régimen de operación (caudal y tiempo de bombeo) convenientes, de los pozos necesarios para la extracción de un caudal total.

d).- Definición del régimen de operación de pozos, dada una restricción en el abatimiento de los niveles.

Específicamente, en un acuífero costero el problema puede ser la definición de un régimen de bombeo de uno o varios pozos, tal que los niveles freáticos o piezométricos no desciendan abajo de un nivel crítico, impuesto por el riesgo de contaminación salina.

e).- Drenaje vertical.

En terrenos agrícolas los niveles freáticos someros constituyen un problema por afectar los sistemas radiculares de los cultivos o propiciar la salinización del suelo; en áreas urbanas, dicha condición obstaculiza la construcción de cimentaciones. En ocasiones, la geología subterránea es tal que los drenes verticales (pozos) resultan más eficientes que los horizontales. En ese caso, la Hidráulica de Pozos aporta las herramientas teóricas para diseñar el sistema de drenaje.

f).- Recarga artificial.

Uno de los métodos utilizados para recargar un acuífero consiste en la inyección de agua a través de pozos. Conocidas las características del sistema acuífero, puede deducirse la capacidad de absorción de uno o varios pozos y predecirse la respuesta de los niveles a la recarga.

II.- PRUEBAS DE BOMBEO.

2.1.- GENERALIDADES.

El conocimiento de las características físicas e hidráulicas del sistema acuífero es básico para el estudio de los problemas señalados.

Generalmente, un buen corte geológico derivado de la clasificación de las muestras de los materiales atravesados durante la perforación, proporciona una idea del tipo de sistema de que se trata. De la correlación de la litología de los materiales con los rangos de permeabilidad correspondientes, puede deducirse la transmisibilidad del acuífero; lógicamente, el valor así obtenido es sólo aproximado, ya que durante la perforación y el muestreo se alteran las condiciones que tiene el material in situ, especialmente por lo que se refiere al acomodo y grado de compactación, factores que tienen gran influencia en la permeabilidad.

2.2.- OBJETIVOS DE LA PRUEBA.

Sin embargo, la transmisibilidad deducida en esta forma es prácticamente puntual, y la respuesta de los niveles al bombeo depende más bien de la transmisibilidad media de la porción de acuífero afectada por el mismo. Por otra parte, dicha respuesta no sólo es función de la transmisibilidad, sino también de otras propiedades hidráulicas y de las condiciones de frontera particulares del sistema de que se trata. Es necesario, pues, efectuar una prueba que dé una idea del tipo de sistema, y proporcione valores de las características hidráulicas del acuífero en el área de influencia del bombeo. Tales son los objetivos de la llamada "prueba de bombeo".

La prueba consiste en observar los efectos provocados en la superficie freática o piezométrica de un acuifero por la extracción de un caudal conocido. Los efectos (abattimientos) son registrados en el pozo de bombeo y en pozos próximos a él.

2.3.- SELECCION DEL SITIO DE PRUEBA.

En ocasiones, el sitio de la prueba está obligado; por ejemplo, cuando se trata de un problema de carácter local o interesa conocer las características hidráulicas del acuífero en un sitio específico.

En estudios geohidrológicos de carácter regional, generalmente hay cierta flexibilidad para elegir el sitio de prueba. Habiendo disponibilidad presupuestal para construir pozos con este fin, la prueba puede llevarse a cabo en el sitio que más convenga; aunque lo más frecuente es que tengan que utilizarse pozos ya existentes. Si en el área de interés hay varios pozos utilizables para el propósito de que se trata, en la elección del más adecuado deben considerarse los aspectos siguientes:

- que el equipo de bombeo se encuentre en condiciones apropiadas para sostener un caudal constante durante la prueba.
- que la profundidad al nivel del agua sea fácilmente medible.
- que el caudal de extracción pueda ser fácilmente aforado.
- que el agua bombeada no se infiltre hasta el acuífero en las proximidades del pozo.
- que las características constructivas y el corte geológico del pozo sean conocidos, y
- que los pozos próximos no operen durante la prueba.

Puesto que no es fácil que se cumplan simultáneamente todos estos requisitos, en cada caso deberá juzgarse con cierto criterio, si el incumplimiento de uno o varios de ellos obstaculiza significativamente o no, el buen desarrollo y la interpretación de la prueba.

2.4.- POZOS DE OBSERVACION.

Para la interpretación completa de una prueba, lo ideal es contar con uno o varios pozos de observación -- dispuestos a diferentes distancias del pozo de bombeo. Cuando esto es posible las características deducidas son más -- confiables y representativas de un área mayor. Por ello, -- es muy recomendable disponer al menos de un pozo de observación.

Ubicación de los Pozos de Observación.

De gran importancia es la adecuada ubicación de los pozos de observación con respecto al de bombeo. No hay una regla fija que indique la distancia a que deben situarse, ya que ésta depende de las condiciones locales particulares de cada caso. En términos generales, el emplazamiento de los pozos de observación a distancias entre 30 y 100 m del pozo de bombeo, es adecuado en la mayoría de los casos; aunque para una ubicación más cuidadosa deben contemplarse los aspectos siguientes: el tipo y la transmisibilidad del acuífero, el caudal de descarga, la ubicación y longitud del cedazo del pozo de bombeo.

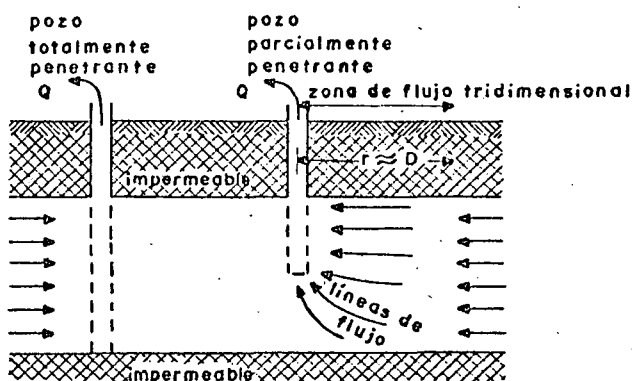
En acuíferos confinados la propagación de los efectos del bombeo es muy rápida y, por tanto, los abatimientos pueden ser medibles a distancias hasta de varios cientos de metros, incluso para tiempos cortos de bombeo. Por esta razón, en este tipo de acuíferos los pozos de observación pueden situarse bastante alejados del pozo de prueba. En cambio, en los acuíferos freáticos la propagación de los abatimientos es mucho más lenta; por consiguiente, los pozos de observación deben situarse más próximos al de bombeo, a fin de que los abatimientos sean medibles sin prolongar demasiado la prueba.

Mientras mayor es la transmisibilidad de un acuífero más extenso es el cono de abatimientos. Entonces, en un acuífero de alta transmisibilidad los pozos de observación pueden situarse más alejados del pozo de bombeo, que en un acuífero de transmisibilidad baja.

La magnitud de los abatimientos es directamente proporcional al caudal bombeado. Si éste es pequeño, los abatimientos provocados en pozos de observación relativamente alejados pueden no ser medibles, aun cuando la influencia del bombeo ya se haya extendido hasta ellos. Por tanto, mientras más bajo sea el caudal extraído, más próximos deben situarse los pozos de observación.

Cuando el cedazo del pozo de bombeo capta la mayor parte del espesor del acuífero, el flujo es predominantemente lateral. En este caso, los pozos de observación registran el mismo abatimiento independientemente de la posición y de la ubicación de su cedazo. Por el contrario, si el cedazo

del pozo bombeado capta sólo una parte del espesor del acuífero, la distribución vertical de los abatimientos no es uniforme, debido a que el flujo es tridimensional en las proximidades del pozo; como consecuencia, los abatimientos registrados en un pozo de observación dependen de la ubicación y longitud de su cedazo, y la interpretación de la prueba resulta bastante más complicada. Por esta razón, en tal caso es preferible emplazar los pozos de observación a distancias mayores de 1.5 veces el espesor del acuífero, para las cuales el flujo es prácticamente horizontal.



Profundidad de los Pozos de Observación.-

Tan importante como su ubicación con respecto al pozo de bombeo, es la adecuada profundidad de los pozos de observación. Naturalmente, debe cuidarse que estos capten el mismo acuífero que está siendo bombeado. Cuando el pozo de bombeo capta la mayor parte del espesor del acuífero, y éste es más o menos homogéneo, no es necesario que los pozos de observación penetren totalmente al acuífero, siendo suficiente un cedazo de longitud reducida, de preferencia ubicado a la profundidad en que se encuentra la parte media del cedazo del pozo de bombeo.

Sin embargo, si el acuífero tiene intercalaciones de materiales arcillosos, es conveniente que el cedazo de los pozos de observación sea de mayor longitud o, todavía mejor, que se construyan pozos de observación que capten cada estrato permeable, con el propósito de definir la intercone--

xión entre ellos. Así mismo, cuando se trata de acuíferos se miconfinados, es conveniente instalar también pozos de observación en el estrato semiconfinante, con el objeto de registrar los abatimientos provocados en él, lo que permite un conocimiento más preciso de su permeabilidad vertical.

Limitaciones.-

Obviamente, el empleo de pozos de observación enfrenta una gran dificultad: su construcción en la mayoría de los casos no es viable por limitaciones económicas. Por otra parte, aun cuando dichas limitaciones no sean muy serias, es frecuente que no se aprecie lo suficiente la utilidad de una prueba confiable, y que la construcción de los pozos "testigo" se considere un gasto inútil.

Al respecto, cabe aclarar que el costo de tales pozos no es muy significativo, ya que su diámetro puede ser muy reducido y, por lo general, no se requiere que penetren totalmente al acuífero; por el otro lado, el mejor conocimiento del tipo de sistema y de sus características hidráulicas, que se logra cuando se dispone de ellos, es invaluable en el estudio de diversos problemas de agua subterránea.

Cuando no se dispone de medios económicos para construirlos, pero se tiene cierta libertad para elegir el emplazamiento del pozo de bombeo, éste puede ubicarse en las proximidades de pozos existentes para utilizarlos en la prueba, siempre y cuando las características de ellos sean adecuadas para tal fin. Lo más común, sin embargo, es que no se disponga de pozos de observación, y que la prueba se limite a observar los abatimientos en el pozo de bombeo. Debido a que en su interior y en su vecindad inmediata se presentan efectos locales complejos, difíciles de tomar en cuenta en las soluciones teóricas (concentraciones de flujo; influencia del filtro de grava; pérdidas por entrada, fluctuaciones, cambios de dirección; turbulencias . . .), la interpretación de las pruebas en este caso es aún muy dudosa y, por lo mismo, los resultados de ella deben tomarse con ciertas reservas.

2.5.- DURACION DE LA PRUEBA.

La duración recomendable de una prueba de bombeo depende de las características del sistema acuífero estudiado y de la precisión con que se desea conocer sus características hidráulicas; desde luego, en la práctica está sujeta a la

disponibilidad de los pozos (cuando se utilizan pozos particulares) y a limitaciones económicas. Una prueba de larga duración tiene varias ventajas: las características deducidas de su interpretación son representativas de una área mayor, ya que los efectos del bombeo se propagan a mayor distancia; en ocasiones, revela la presencia de fronteras laterales; en algunos casos, se alcanza la estabilización del cono de abatimiento, facilitando la interpretación de la prueba.

La duración recomendable varía entre varias - - horas y varios días, siendo conveniente prolongarla tanto como sea posible, sobre todo cuando se cuenta con pozos de observación; en caso contrario, no se justifica realizar pruebas largas y, en general, son suficientes unas cuantas horas de bombeo. En todo caso, el graficado, en el sitio de prueba, del comportamiento de los niveles del agua proporciona elementos de juicio para continuar o suspender la prueba, como se indica más adelante.

Para verificar los resultados deducidos mediante la llamada "etapa de bombeo" ó "etapa de abatimiento", se lleva a cabo la llamada "etapa de recuperación", que consiste en observar el comportamiento de los niveles al suspender el bombeo durante un cierto tiempo; la duración de esta etapa es, generalmente, semejante a la de la etapa anterior.

2.6.- EJECUCION DE LA PRUEBA.

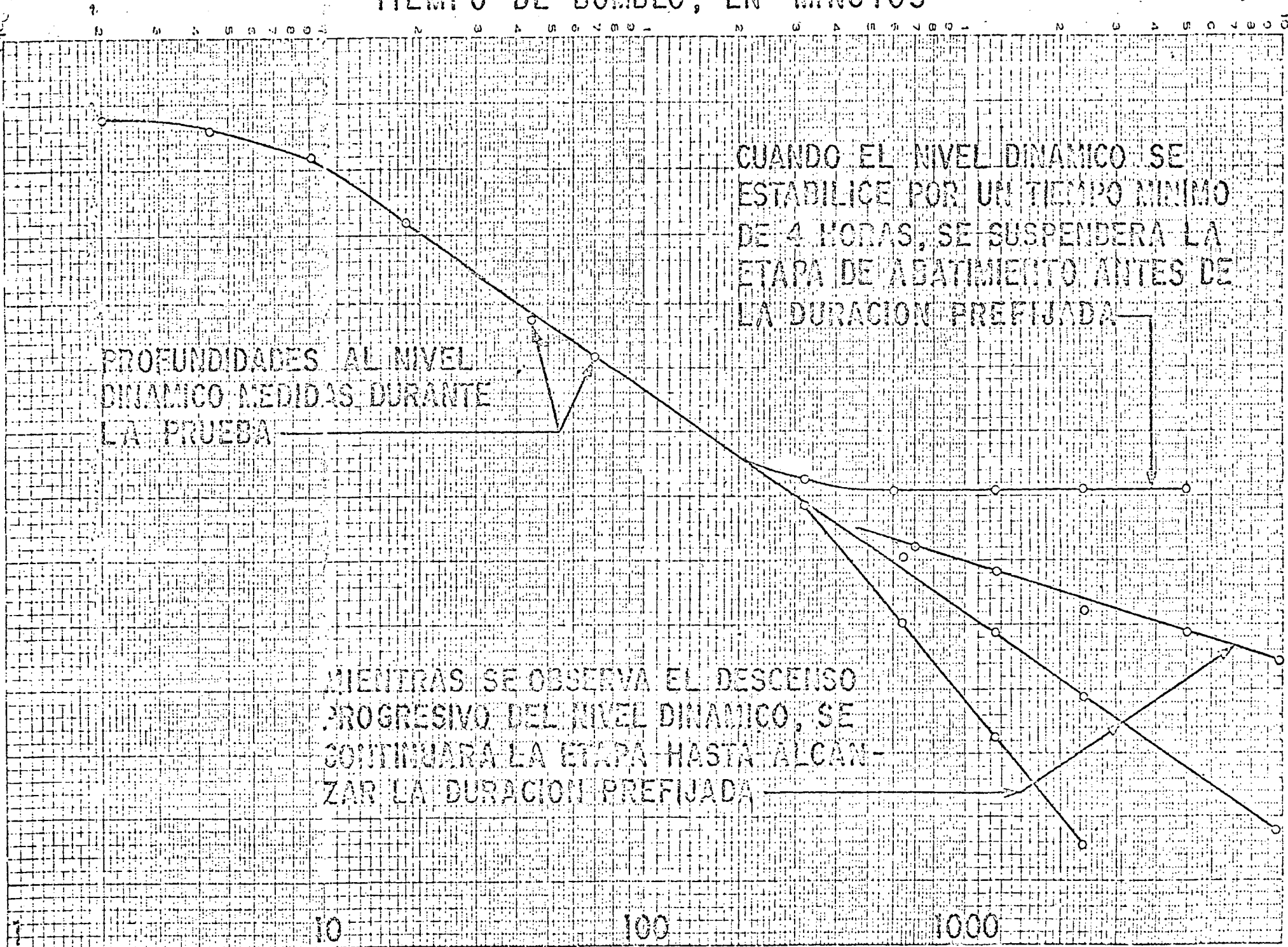
Antes de iniciar la prueba, se revisará el equipo a utilizar (cronómetros, sondas, cintas métricas, escuadra para aforo, etc.), para verificar su correcto funcionamiento. El cable de las sondas deberá ser previamente calibrado. Cuando se cuente con varias sondas, se procurará, en lo posible, que todas las observaciones en un pozo se efectúen con la misma sonda.

Seguidamente, se llevarán a cabo las actividades siguientes:

a).- Inmediatamente antes de iniciar el bombeo, se medirá la profundidad al nivel estático en el pozo de bombeo y en el (o los) de observación. Se anotará la hora de iniciación de la prueba y las lecturas iniciales con el nombre de los pozos a que corresponden.

TIEMPO DE BOMBEO, EN MINUTOS

PROFUNDIDAD AL NIVEL DINAMICO, EN METROS



b).- Se iniciará el bombeo, procurando mantener un caudal constante, y se procederá a medir la profundidad al nivel del agua en el pozo de bombeo y en el (o los) de observación, con la secuela de tiempos que se indica a continuación:

LECTURA	TIEMPO A PARTIR DE LA INICIACION DEL BOMBEO
1	Inmediatamente antes de iniciar el bombeo.
2	15 Segundos
3	30 Segundos
4	1 Minuto
5	2 Minutos
6	4 Minutos
7	8 Minutos
8	15 Minutos
9	30 Minutos
10	1 Hora
11	2 Horas
12	4 Horas
13	8 Horas
14	16 Horas
15	24 Horas
16	32 Horas
17	40 Horas
18	48 Horas

c).- A intervalos de tiempo seleccionados, se harán las observaciones o lecturas necesarias para cuantificar el caudal de bombeo.

d).- Con las observaciones realizadas, se -- construirá, en el sitio de prueba, la gráfica de variación del nivel dinámico en el tiempo, para el pozo de bombeo y -- para cada uno de los pozos de observación. En la gráfica-- ción podrá utilizarse papel con trazado aritmético o semilo-- garítmico (los tiempos se llevarán en la escala logarítmi-- ca). Estas gráficas son útiles para juzgar el correcto de-- sarrollo de la prueba: permiten detectar errores de medi-- ción, variaciones sensibles de caudal y otras anomalías cau-- sadas por factores externos, y constituyen un elemento de -- juicio para continuar o suspender una prueba.

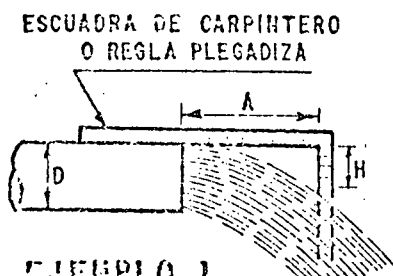
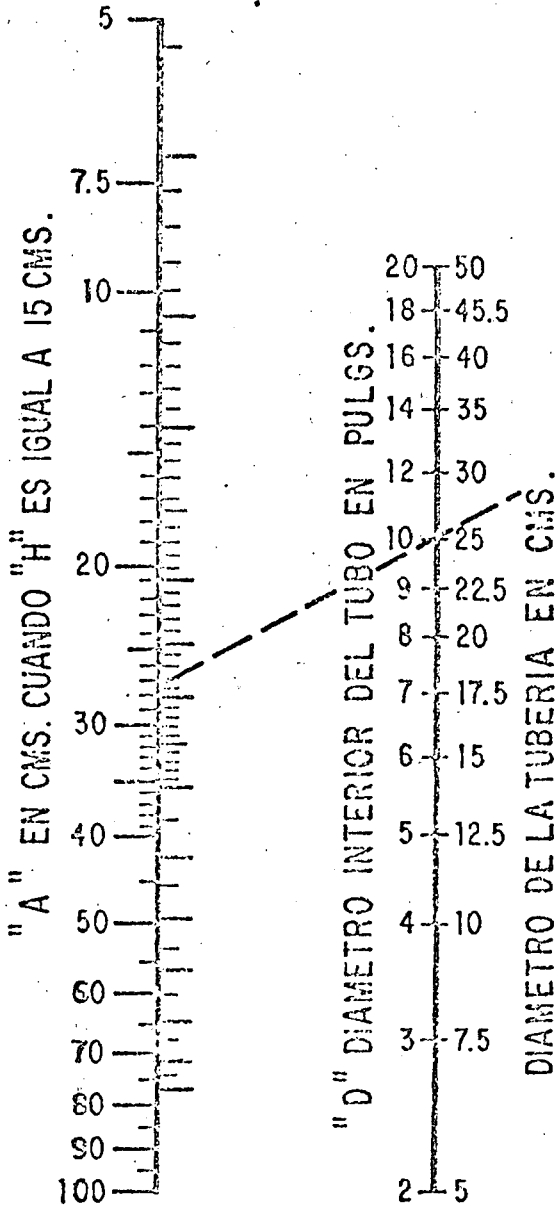
NOMOGRAMA PARA CALCULAR EL GASTO A TRAVÉS DE UN TUBO

FORMULA RESUELTA

$$Q = 0.0174 \frac{A D^2}{\sqrt{H}}$$

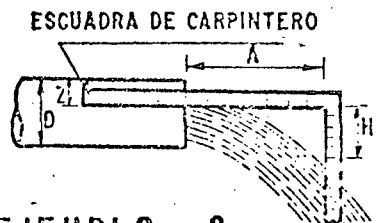
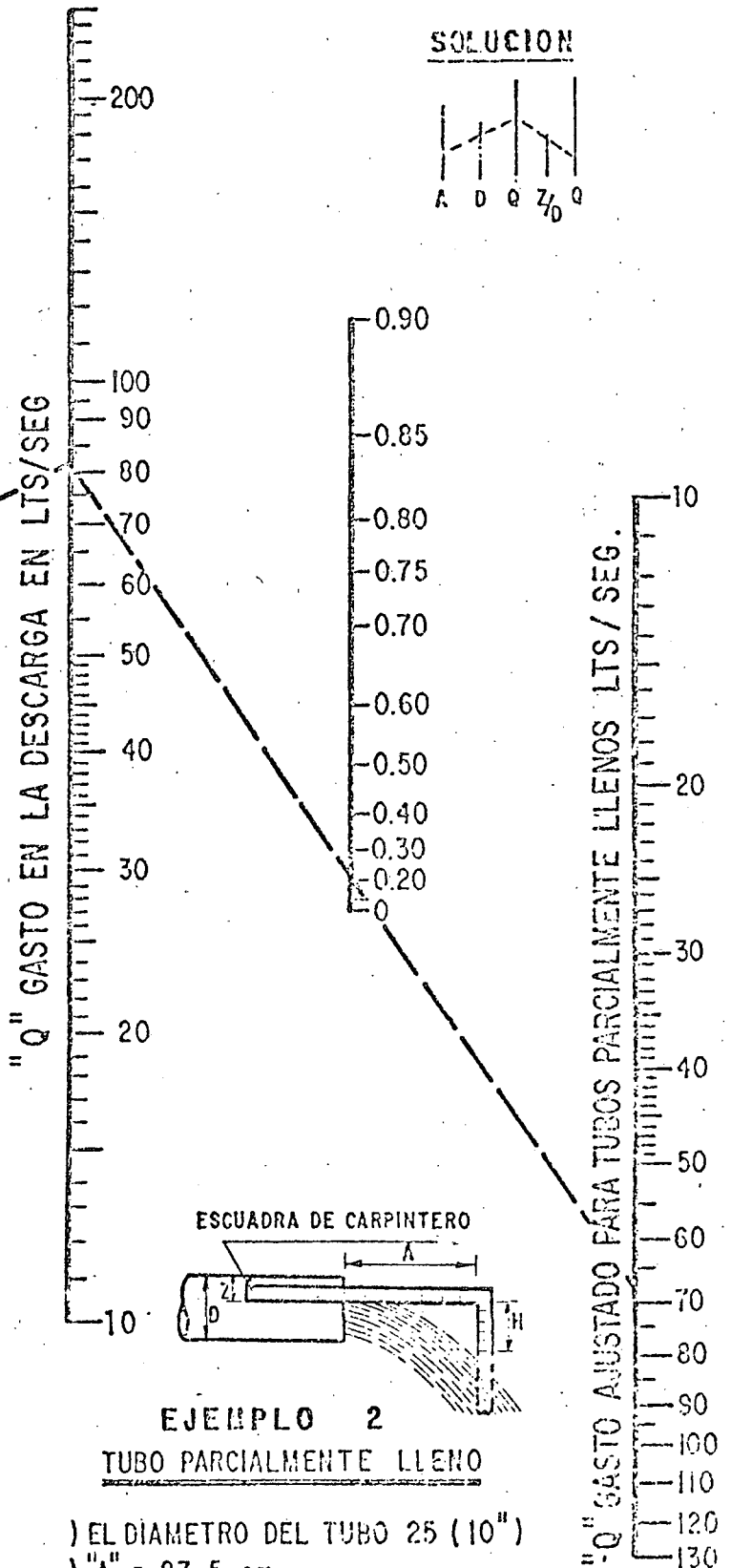
D, H, A, EN CM.
Q EN LPS

SOLUCION



EJEMPLO 1
TUBO LLENO

-) EL DIAMETRO DEL TUBO 25 (10")
-) "A" = 27.5 cm.
-) "H" = 15 cm.
-) "Q" = 81 LTS./SEG.



EJEMPLO 2
TUBO PARCIALMENTE LLENO

-) EL DIAMETRO DEL TUBO 25 (10")
-) "A" = 27.5 cm.
-) "H" = 15 cm.
-) "Z" = 5 cm.
- $Z/D = \frac{\text{FALTANTE}}{\text{DIAMETRO}} = \frac{5}{25} = \frac{1}{5} = 0.20$
- Q = 68 LTS/SEG.

VALORES DEL COEFICIENTE
DE
DESCARGA K' EN TUBERIAS

DIAMETRO DE ORIFICIO (")	DIAMETRO DE DESCARGA EN PULGADAS							
	3	4	5	6	7	8	10	12
2	0.639	0.453	0.562	0.553				
2 1/4	0.892	0.960	0.716	0.706	0.697			
2 1/2	1.243	0.973	0.901	0.881	0.870	0.859		
2 3/4		1.256	1.117	1.074	1.057	1.048		
3		1.862	1.365	1.298	1.276	1.253	1.231	
3 1/4		2.405	1.666	1.553	1.503	1.482	1.461	
3 1/2			2.014	1.845	1.767	1.735	1.706	
3 3/4			2.306	2.165	2.061	2.005	1.963	1.939
4			3.097	2.546	2.387	2.303	2.248	2.220
4 1/4				2.979	2.759	2.648	2.553	2.513
4 1/2				3.575	3.172	3.021	2.890	2.830
4 3/4				4.206	3.615	3.420	3.240	3.162
5				4.973	4.177	3.854	3.606	3.531
5 1/4					4.862	4.350	4.024	3.904
5 1/2					5.259	4.839	4.476	4.310
5 3/4					6.572	5.546	4.954	4.749
6						6.356	5.479	5.192
6 1/4						7.280	6.019	5.693
6 1/2						8.299	6.650	6.213
6 3/4							7.303	6.794
7							8.042	7.396
7 1/4							8.833	8.008
7 1/2							9.931	8.666
7 3/4							11.047	9.405
8							12.334	10.185
8 1/4							13.533	10.996
8 1/2								11.930
8 3/4								13.016
9								14.301
9 1/4								15.523
9 1/2								17.454
9 3/4								18.667
10								19.893

$Q = K' \sqrt{h}$
 Q en lps
 h en cm.

FIGURA No. 4

e).- La duración de la etapa de bombeo, fijada inicialmente como se indicó en (2.5) podrá modificarse con el criterio siguiente:

- Si el caudal de bombeo varía apreciablemente, en forma continua e incontrolable, se suspenderá la prueba.
- Cuando en la gráfica nivel dinámico-tiempo, - del pozo bombeado (en trazado semilogarítmico o aritmético) se observe una estabilización del nivel dinámico por un tiempo mínimo de 4 hs, podrá suspenderse la etapa de bombeo antes de alcanzar la duración prefijada, (ver gráfica anexa).

f).- Una vez concluida la etapa de bombeo, se iniciará la de recuperación, en la que se efectuarán observaciones en los tiempos indicados a continuación:

LECTURA	TIEMPO A PARTIR DE LA SUSPENSION DEL BOMBEO
1	Inmediatamente antes de suspender el bombeo.
2	15 Segundos
3	30 Segundos
4	1 Minuto
5	2 Minutos
6	4 Minutos
7	8 Minutos
8	15 Minutos
9	30 Minutos
10	1 Hora
11	2 Horas
12	4 Horas
13	8 Horas
14	16 Horas
15	24 Horas
16	32 Horas
17	40 Horas
18	48 Horas

g).- Los tiempos indicados en los incisos b) y f) son una guía de la frecuencia con la que deben realizarse las observaciones. Si, por cualquier causa, no puede hacer-

se contacto con el nivel dinámico en el tiempo señalado, se hará la medición y se indicará el tiempo real a que corresponde.

2.7.- COMENTARIOS GENERALES.

De todo lo expuesto se desprende que una prueba de bombeo requiere una cuidadosa programación e implica - un cierto gasto más o menos significativo. Desde luego, la duración del bombeo y el número de pozos de observación recomendables en cada caso particular, depende del tipo de problema de que se trate. En muchos casos no se justifica una prueba larga, ni la construcción de pozos "testigo"; por ejemplo, cuando se trata de problemas de carácter muy local. En cambio, cuando se trata de problemas más complejos o de carácter regional, como el cálculo de la disponibilidad de agua subterránea de una zona, o el diseño de un campo de pozos o de un sistema de drenaje agrícola, se justifica plenamente el gasto - que implica la ejecución de una prueba completa, ya que un conocimiento insuficiente o equivocado de las características - del sistema, se puede traducir en graves perjuicios económicos.

III.- ANALISIS DE LAS PRUEBAS.

La interpretación de las pruebas de bombeo en acuíferos granulares, se basa en soluciones teóricas deducidas resolviendo la ecuación diferencial de flujo, para las - condiciones de frontera representativas de diversos sistemas. Dichas soluciones expresan matemáticamente el comportamiento de los niveles piezométricos en el área estudiada por el bombeo.

Al realizar una prueba, la gráfica de las observaciones sugiere el tipo de sistema de que se trata. Mediante consideraciones geológicas, hidrológicas y topográficas, basadas en la información complementaria disponible (cortes geológicos, registros eléctricos, geología superficial, presencia de canales o ríos, pendiente topográfica, etc.), se confirma, modifica o descarta la suposición hecha inicialmente. Una vez identificado el sistema, a partir de las ecuaciones correspondientes pueden deducirse las características hidráulicas buscadas.

Naturalmente, para que el problema sea atacable analíticamente, es necesario simplificar los sistemas conside

rados, introduciendo algunas hipótesis. Las más comunes son:

- el acuífero tiene extensión lateral infinita.
- el acuífero es homogéneo, isótropo y de espesor uniforme en el área afectada por el bombeo.
- la superficie piezométrica o la superficie freática, según el caso, es aproximadamente horizontal en el área de influencia del bombeo, antes de iniciarse la prueba.
- el caudal de descarga es constante.
- el pozo capta totalmente el espesor del acuífero.

Aparentemente, estas hipótesis limitan seriamente la aplicabilidad de las soluciones a casos reales; sin embargo, no deben considerarse en forma rigurosa sino con un enfoque práctico. Es claro que las condiciones naturales siempre diferirán en cierta medida de las condiciones teóricas; pero en muchos casos tales desviaciones no son significativas desde el punto de vista práctico.

Conviene aclarar, sobre todo, que las hipótesis señaladas deben cumplirse, exclusivamente, en el área afectada por el bombeo, la cual no es de extensión muy considerable. Este hecho hace a las hipótesis más "razonables". En efecto, las características hidráulicas y el espesor medio de un acuífero, generalmente no presentan variaciones importantes en el área comprendida por el cono de abatimientos; en condiciones naturales la superficie freática o la superficie piezométrica tienen gradientes muy pequeños, por lo que pueden suponerse prácticamente horizontales; en cuanto a la homogeneidad, la presencia de intercalaciones de materiales de litología y permeabilidad diferentes a las del acuífero, sólo afectan localmente la distribución de abatimientos, pero no influyen significativamente en el comportamiento de conjunto del acuífero.

Obviamente, cuando las condiciones reales se apartan notablemente de las establecidas en las hipótesis, las soluciones basadas en éstas dejan de ser aplicables, y es ne-

cesario utilizar otras soluciones cuyas hipótesis se ajusten razonablemente a la situación real.

3.1.- MECANISMO DEL FLUJO HACIA UN POZO.

Cuando un pozo es bombeado, la superficie freática (o piezométrica) del acuífero es abatida en sus alrededores. El abatimiento provocado es máximo en el pozo de bombeo y decrece conforme aumenta la distancia al pozo, hasta ser prácticamente nulo. Como el abatimiento a cierta distancia del pozo es el mismo en todas direcciones, el área de influencia del bombeo es un círculo (si el acuífero es relativamente homogéneo e isótropo) cuyo radio depende de las características hidráulicas y del tiempo de bombeo, entre otros factores.

Dado que la presión mínima se tiene en el pozo de bombeo, el agua fluye hacia él desde todas direcciones. Si el flujo es horizontal, conforme el agua se acerca al pozo, se mueve a través de superficies cilíndricas de área cada vez menor; como consecuencia, la velocidad del agua va incrementando conforme ésta se acerca al pozo. Puesto que la velocidad es proporcional al gradiente hidráulico, de acuerdo con la ley de Darcy, la pendiente de la superficie piezométrica incrementa gradualmente hacia el pozo, lo que da a dicha superficie una forma aproximadamente cónica. Por ello, a la depresión piezométrica provocada por el bombeo, se le acostumbra llamar "cono de depresión".

El agua bombeada por el pozo es tomada del almacenamiento del acuífero. Si no hay recarga vertical en el área afectada por el bombeo, la depresión piezométrica se va expandiendo afectando un área cada vez mayor. Al crecer el área afectada, los abatimientos necesarios para mantener la extracción del pozo son cada vez menores, alcanzándose un momento en el que la superficie piezométrica se estabiliza en las proximidades del pozo. En estas condiciones se dice que el flujo está establecido.

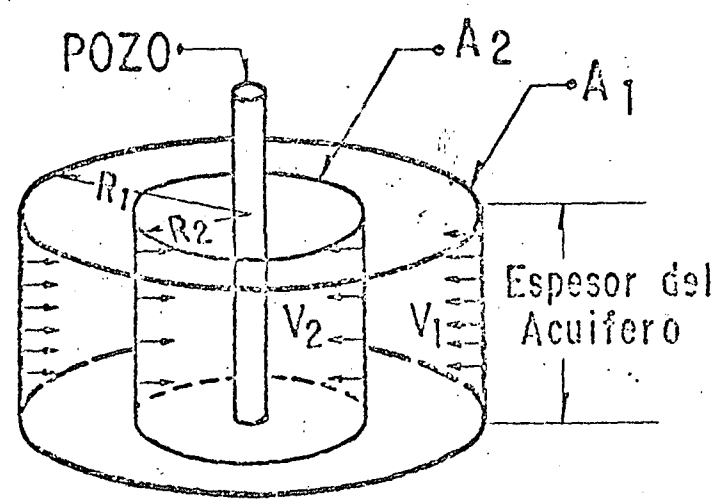
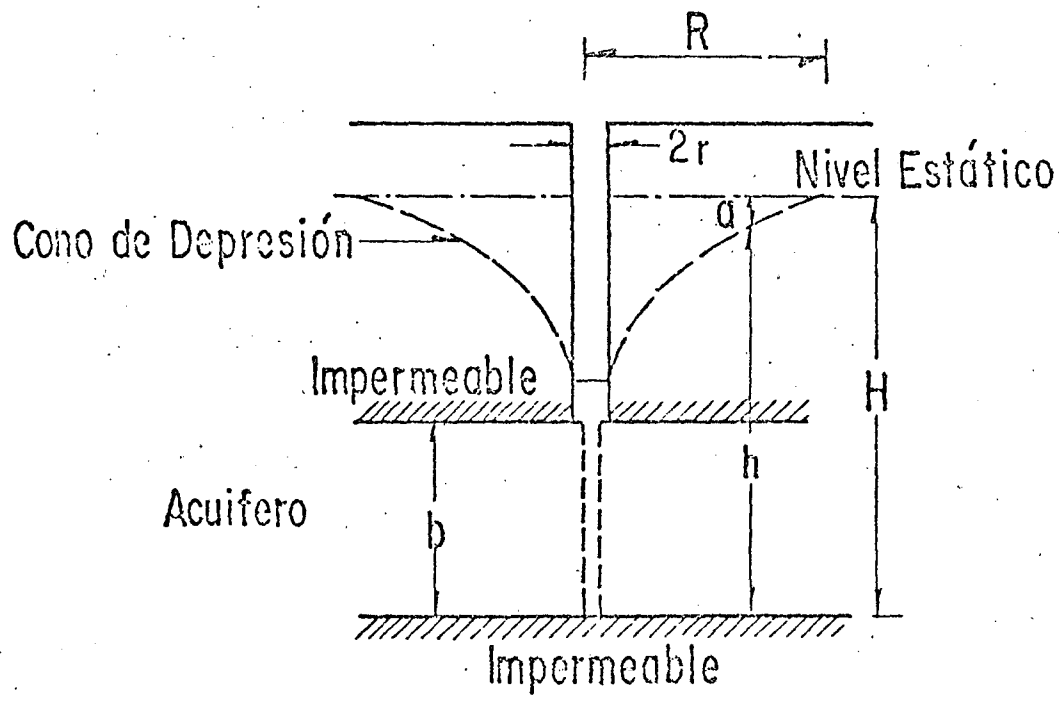
3.2.- POZOS EN ACUIFEROS CONFINADOS.

Pruebas en régimen de flujo establecido.-

Puede demostrarse que la solución de la ecuación diferencial

$$\frac{d^2h}{dr^2} + \frac{1}{r} \frac{dh}{dr} = 0 \quad (1)$$

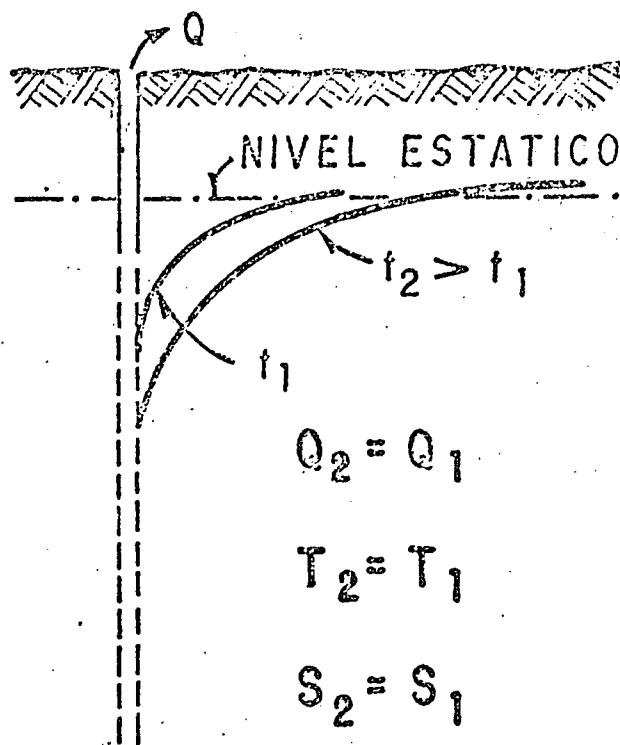
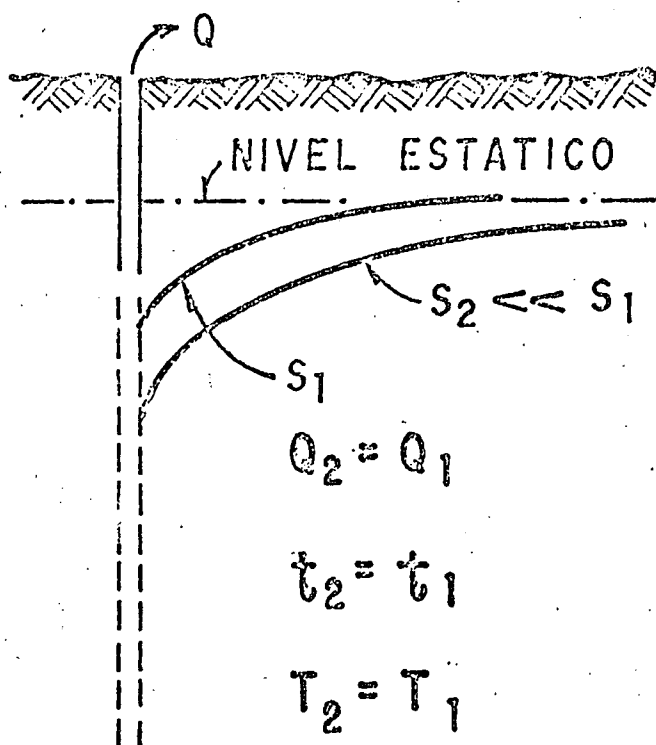
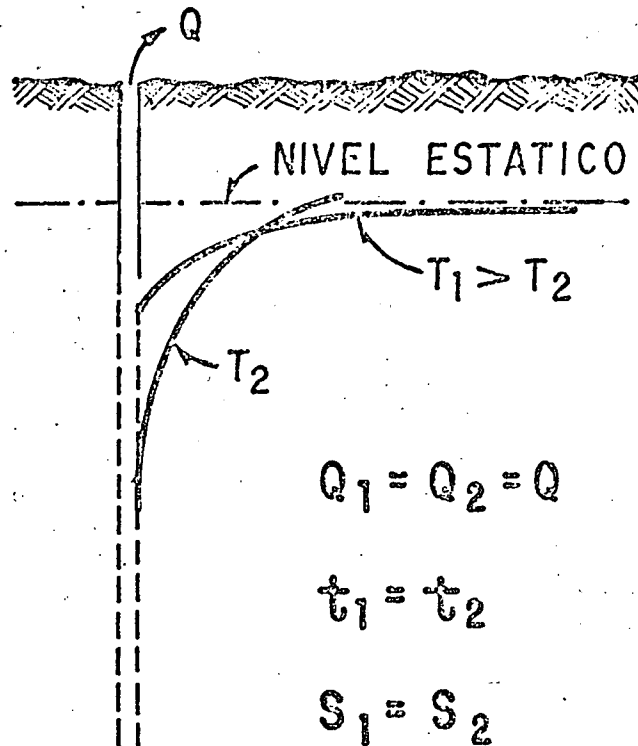
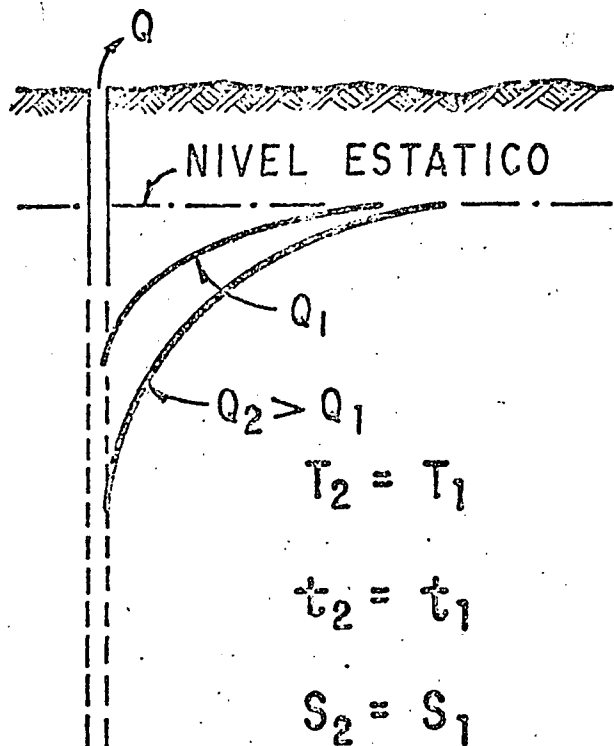
MECANISMO DEL FLUJO HACIA UN POZO



$$R_1 = 2 R_2 \quad A_1 = 2 A_2$$
$$V_2 = 2 V_1$$

FIG. Nº 5

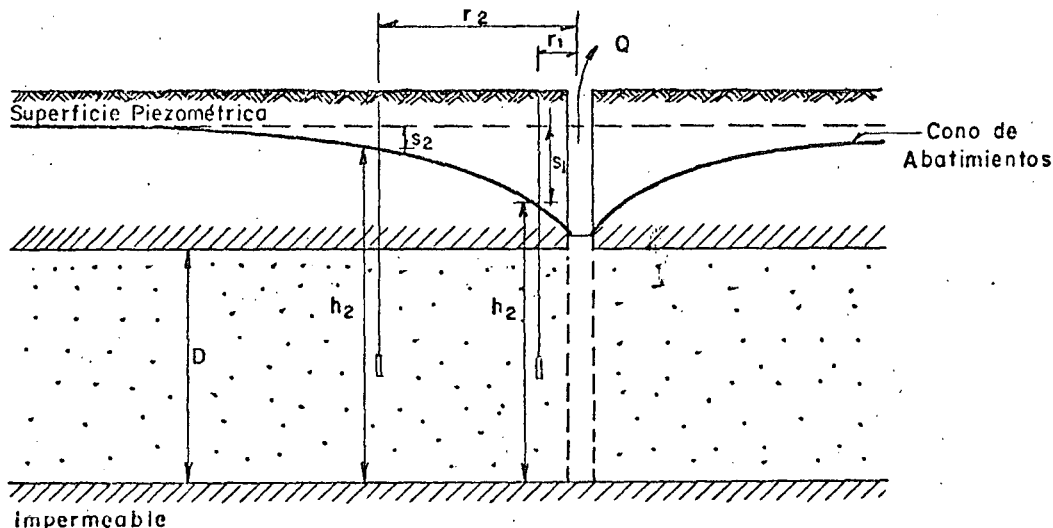
FIG. C.- INFLUENCIA DEL CAUDAL (Q) TIEMPO DE BOMBEO (t), TRANSMISIBILIDAD (T), Y ALMACENAMIENTO (S), EN LA FORMA Y DIMENSIONES DEL CONO DE DEPRESION 136



sujeta a las condiciones de frontera correspondientes al sistema ilustrado en la figura, es:

$$h_1 - h_2 = \frac{Q}{2\pi Kb} L \frac{r_1}{r_2} \quad (2)$$

en la que: h_1 y h_2 son las elevaciones del nivel del agua a las distancias r_1 y r_2 del pozo de bombeo, respectivamente; Q , el caudal bombeado; K , la permeabilidad del acuífero, y b , su espesor saturado. Esta solución se basa en la hipótesis de que el flujo hacia el pozo se encuentra establecido, y en todas las -- antes señaladas.



La expresión anterior, llamada "Fórmula de Thiem", permite calcular la permeabilidad cuando se conoce la posición del nivel del agua en dos pozos de observación:

$$K = \frac{Q}{2\pi b (a_2 - a_1)} L \frac{r_1}{r_2} \quad (3)$$

Cuando sólo se dispone de un pozo de observación, la permeabilidad se deduce mediante la ecuación:

$$K = \frac{Q}{2\pi b (a_p - a_1)} L \frac{r_1}{r_p} \quad (4)$$

HIPOTESIS BASICAS DE LA ECUACION DE THIEM

- a). - ACUIFERO HOMOGENEO E ISOTROPO EN EL AREA AFECTADA POR EL BOMBEO.
- b). - EL ESPESOR DEL ACUIFERO ES CONSTANTE (ACUIFERO - CONFINADO) O EL ESPESOR SATURADO INICIAL ES CONS - TANTE ANTES DE INICIAR EL BOMBEO (ACUIFERO LIBRE).
- c). - EL POZO ES TOTALMENTE PENETRANTE.
- d). - LA SUPERFICIE PIEZOMETRICA O FREATICA ES HORIZON - TAL ANTES DE INICIARSE EL BOMBEO.
- e). - EL ABATIMIENTO EN LAS PROXIMIDADES DEL POZO NO VA - RIA EN EL TIEMPO.

en la que r_p es el radio del pozo de bombeo, y a_p es el abatimiento registrado en el mismo. Esta expresión debe utilizarse con reservas, porque el abatimiento medido en el pozo está influenciado por las pérdidas locales en el pozo de bombeo.

Aun cuando las fórmulas anteriores son aplicables a algunos casos prácticos, tienen dos limitaciones principales: no proporcionan información respecto al coeficiente de almacenamiento, ni permiten calcular los abatimientos en función del tiempo.

Pruebas de bombeo en régimen transitorio.-

En 1935, C. V. Theis inició el estudio de la hidráulica de pozos en régimen transitorio, al desarrollar la fórmula que lleva su nombre. Mediante ella pueden deducirse los valores de los coeficientes de transmisibilidad y almacenamiento, a partir de los abatimientos registrados en uno o varios pozos de observación para diferentes tiempos de bombeo, con la ventaja de que no es necesario esperar la estabilización del cono de abatimientos, como en el caso anterior.

La solución desarrollada por Theis, es:

$$a = \frac{Q}{4 T r} W(u) \quad (5)$$

donde: a es el abatimiento registrado a la distancia r del pozo de bombeo; Q , es el caudal; T , la transmisibilidad; $W(u)$, la función de pozo, y

$$u = \frac{r^2 S}{4 T t} \quad (6)$$

Con base en las expresiones (5) y (6), Theis desarrolló el método gráfico-numérico de solución para determinar los parámetros T y S , que a continuación se describe:

- a).- Trazar la curva tipo $W(u) - 1/u$ en papel con trazado doble logarítmico.
- b).- Construir la gráfica abatimiento-tiempo del pozo de observación en papel idéntico al utilizado en el inciso a).
- c).- Superponer las gráficas manteniendo los ejes paralelos, y buscar la coincidencia de la -

HIPOTESIS BASICAS DE LA ECUACION DE THEIS

- a).- EL ACUIFERO ES HOMOGENEO E ISOTROPO.
- b).- EL ESPESOR SATURADO DEL ACUIFERO ES CONSTANTE.
- c).- EL ACUIFERO TIENE EXTENSION LATERAL INFINITA.
- d).- EL CAUDAL BOMBEADO PROCEDE DEL ALMACENAMIENTO DEL ACUIFERO.
- e).- EL POZO ES TOTALMENTE PENETRANTE.
- f).- EL ACUIFERO LIBERA EL AGUA INSTANTANEAMENTE AL ABATIRSE LA SUPERFICIE PIEZOMETRICA.

curva de campo y curva tipo.

- d).- Seleccionar un punto de ajuste y obtener sus coordenadas en los cuatro ejes.
- e).- Substituir los valores de las coordenadas en las ecuaciones (5) y (6), despejando los valores de T y S.

En la figura se muestra la curva tipo; la figura ilustra la interpretación de una prueba de bombeo.

En general, debe darse menor peso a los puntos correspondientes a los tiempos más cortos, pues en esta parte de la prueba pueden tenerse las mayores discrepancias entre las condiciones reales y las hipótesis establecidas para obtener la fórmula: hay cierto retraso entre el abatimiento de la superficie piezométrica y la liberación del agua, retraso que puede ser mayor en esta parte de la prueba, en la que los niveles se abaten rápidamente; el caudal puede variar apreciablemente por el incremento brusco de la carga de bombeo, etc. Para tiempos mayores de bombeo, estas discrepancias se van minimizando y se tiene un mejor ajuste entre la teoría y las condiciones reales.

Un método más sencillo para la interpretación de las pruebas, fué desarrollado por Jacob, quien observó -- que para tiempos largos ($t > 5Sr^2/T$), la ecuación (5) puede expresarse:

$$a = \frac{2.30 Q}{4 \pi T} \log \frac{2.25 Tt}{r^2 S}$$

A partir de esta fórmula, desarrolló el método gráfico de interpretación que lleva su nombre, y que consiste en lo siguiente:

- a).- Construir la gráfica abatimiento (en escala aritmética) contra tiempo (en escala logarítmica).
- b).- Pasar una recta por los puntos que se alinean, y determinar su pendiente. Los puntos correspondientes a los primeros minutos de la prueba se apartan generalmente

CURVA TIPO PARA INTERPRETACION DE PRUEBAS DE BOMBEO EN POZOS TOTALMENTE PENETRANTES EN ACUIFEROS CONFINANTES

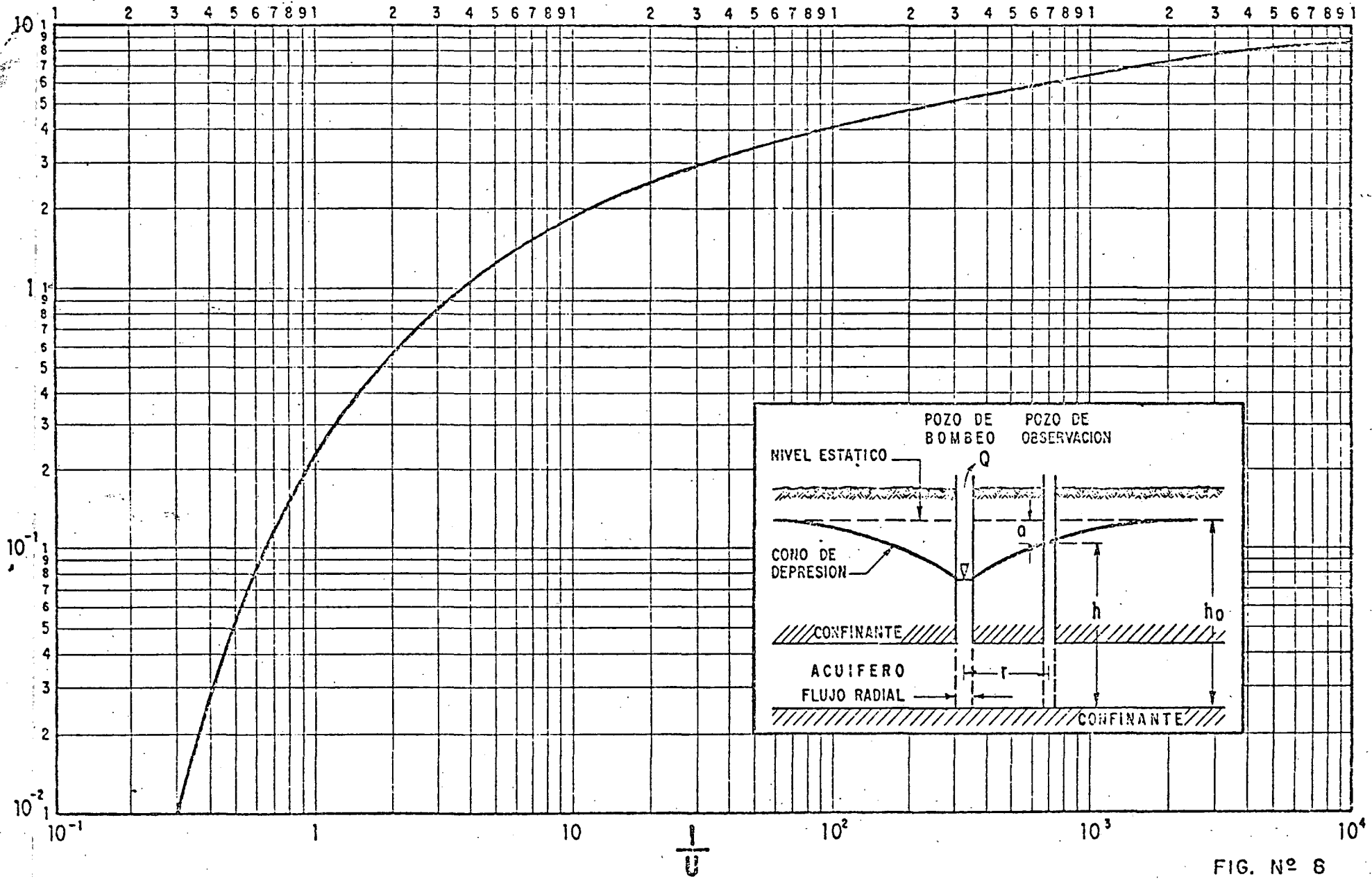


FIG. N° 8

160

de la recta, debido a que corresponden a -
tiempos cortos ($t < 5r^2S/T$) para los cuales
no es válida la fórmula de Jacob.

- c).- Si la pendiente de la recta de ajuste es $\frac{p}{h}$
la transmisibilidad puede obtenerse de la
expresión:

$$T = \frac{0.183 Q}{h}$$

- d).- Determinar el valor de t , t_0 , para el cual
la prolongación de la recta de ajuste in-
tersecta la línea de abatimiento nulo.

- e).- Calcular el coeficiente de almacenamiento
mediante la expresión:

$$S = \frac{2.25 T t_0}{r^2}$$

El mismo método puede seguirse cuando se cono-
cen los abatimientos en varios pozos de observación para un -
tiempo dado. En este caso se grafica el abatimiento contra la
distancia (en escala logarítmica). Los coeficientes buscados
se obtienen mediante las fórmulas:

$$T = \frac{0.366 Q}{h}$$

$$S = \frac{2.25 T t}{r_0^2}$$

en que r_0 es el valor de r para el cual la prolongación de la
recta de ajuste interseca la línea de abatimiento nulo.

La forma más general del método se aplica cuando
se tienen observaciones en varios pozos de observación para di-
ferentes tiempos. En este caso, se llevan en el eje logarítmico
los valores de la relación t/r^2 , y se sigue la secuela descrita
anteriormente.

En la figura se compara la curva tipo de Theis
con la aproximación de Jacob, en trazado semilogarítmico; en la
figura se ejemplifica la aplicación del método.

INTERPRETACION DE UNA PRUEBA DE BOMBEO

A BAJAMIENTO, EN METROS

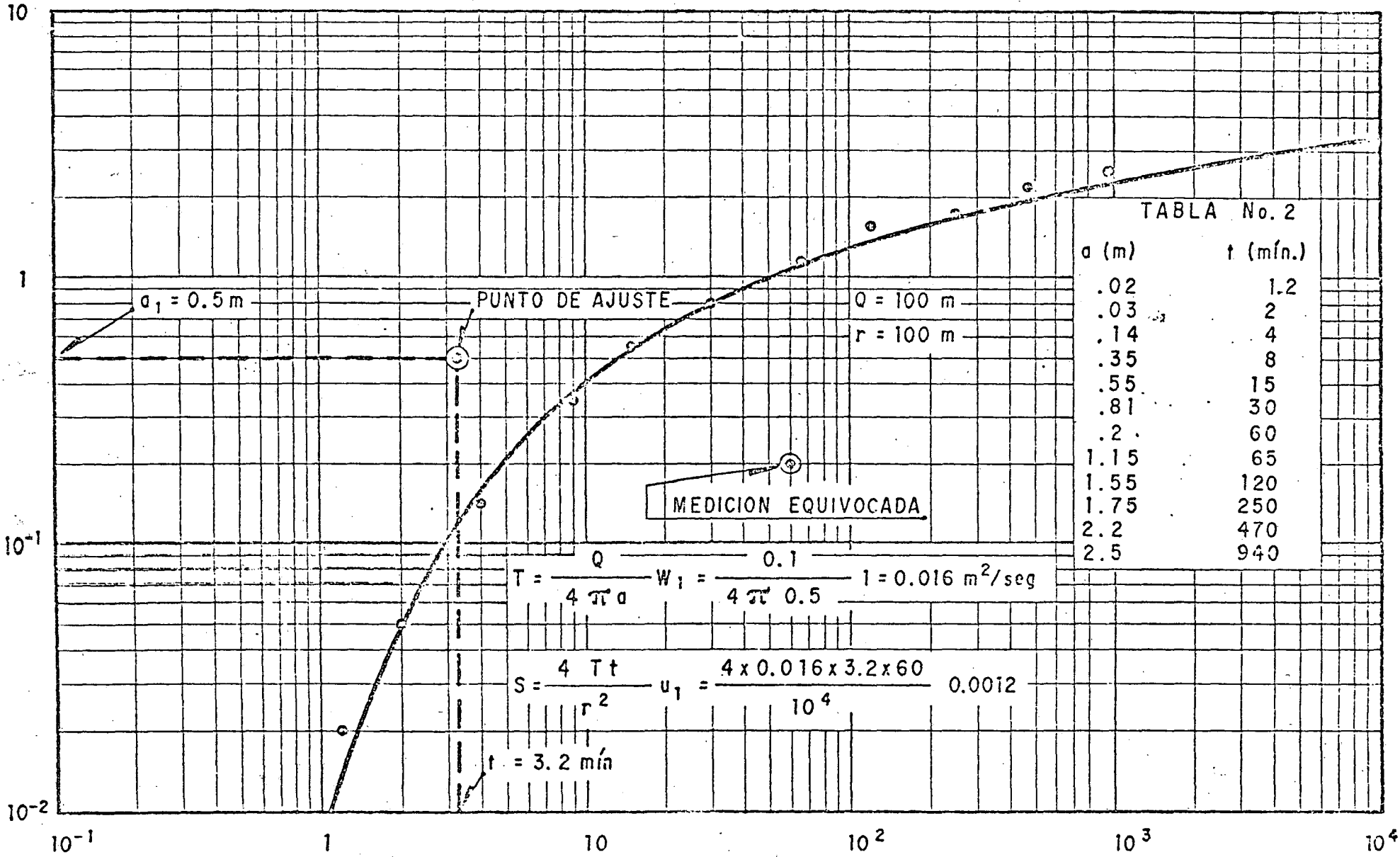


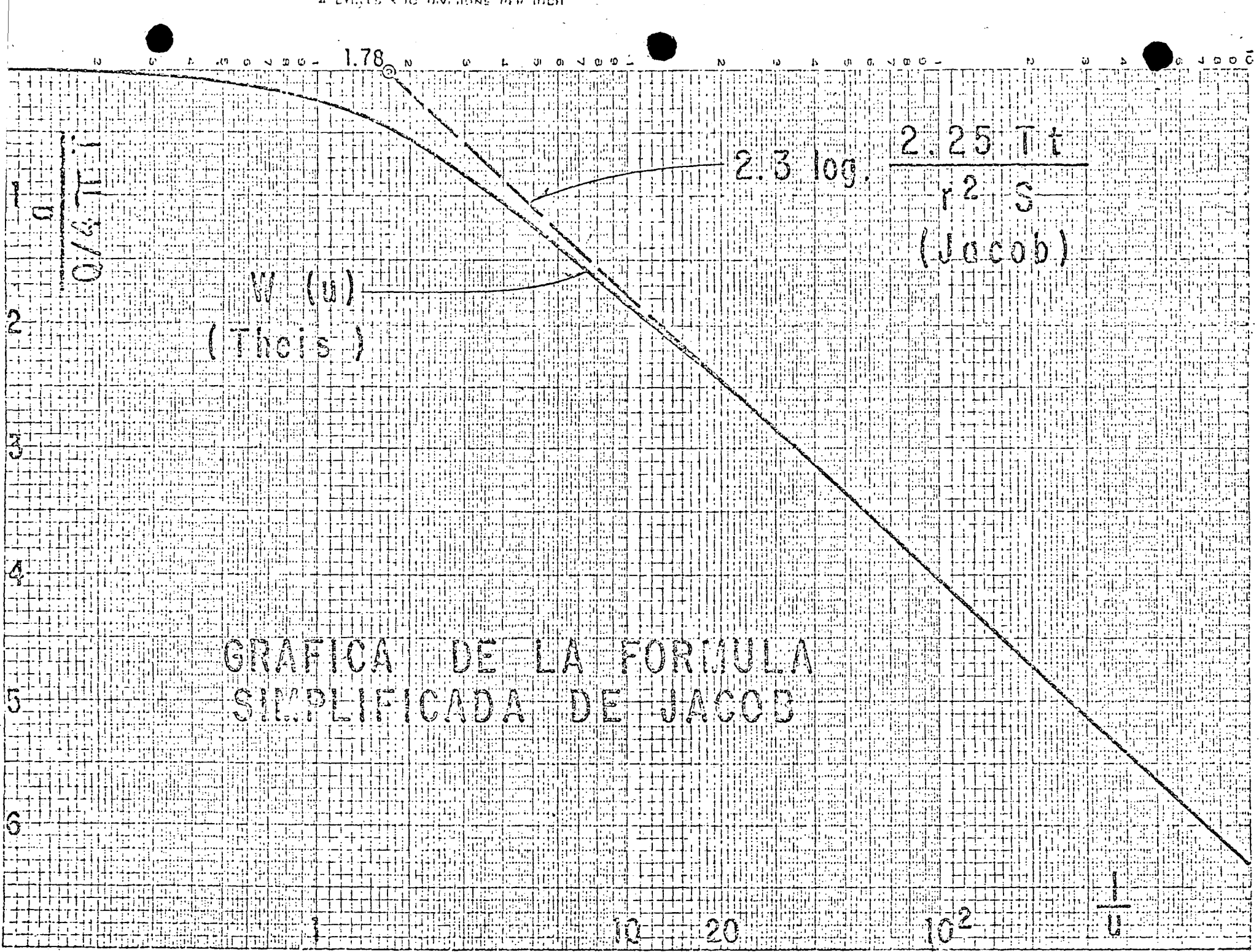
TABLA No. 2

a (m)	t (mín.)
.02	1.2
.03	2
.14	4
.35	8
.55	15
.81	30
.2	60
1.15	65
1.55	120
1.75	250
2.2	470
2.5	940

TIEMPO DE BOMBEO, EN MINUTOS

FIG. N° 9

b/1



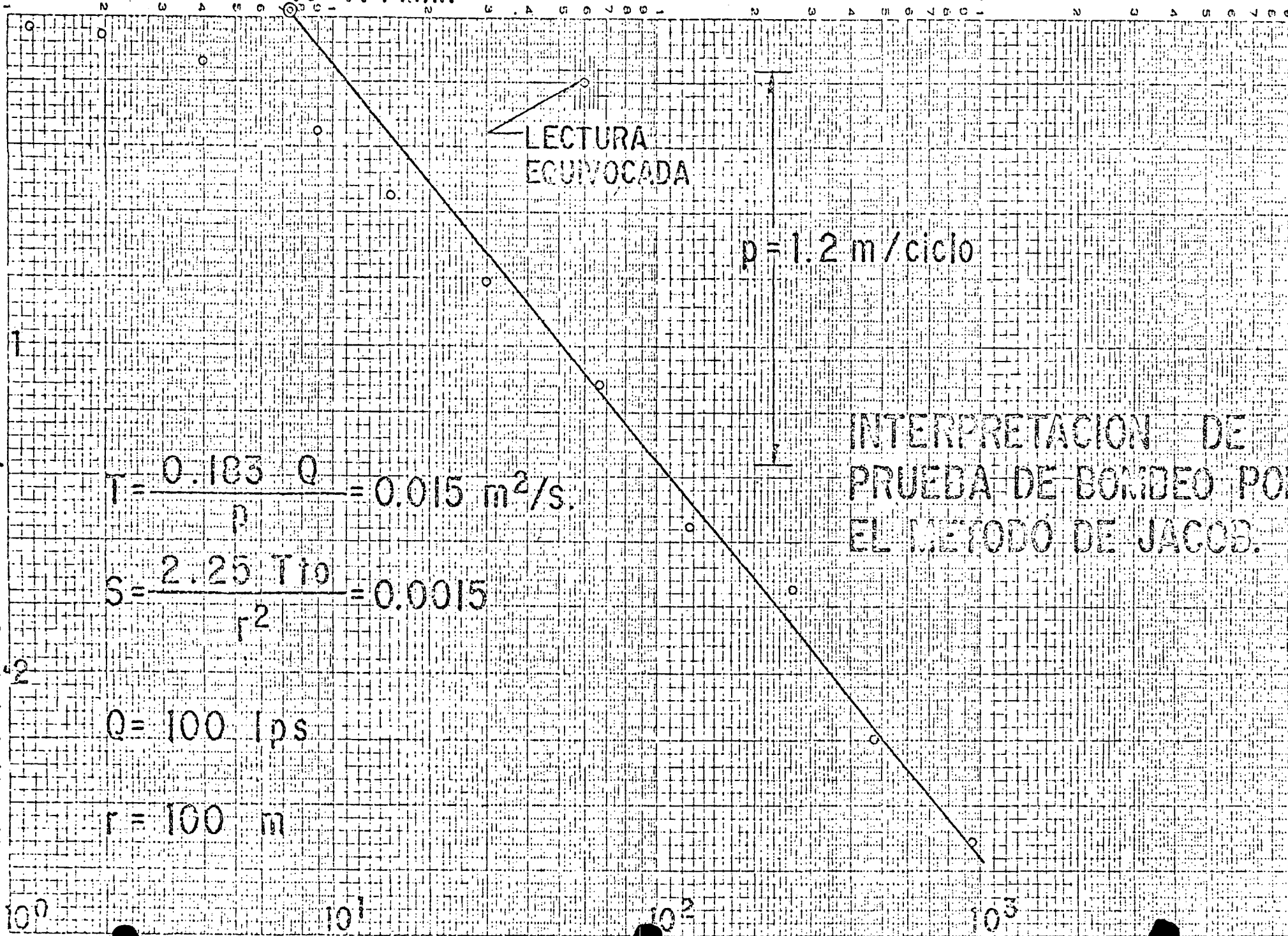
GRAFICA DE LA FORMULA
 SIMPLIFICADA DE JACOB

FIG. Nº 10

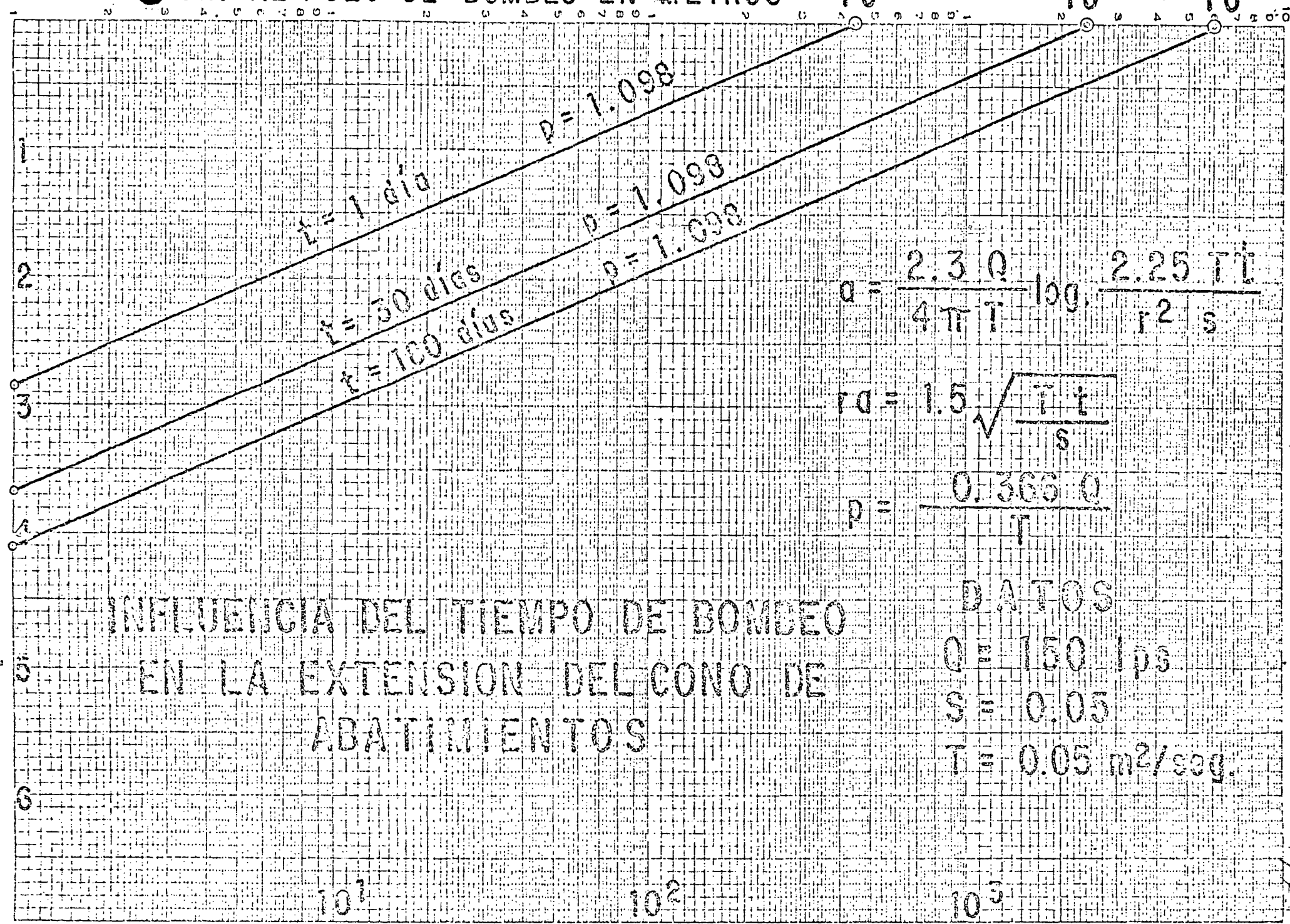
ABATIMIENTO, EN METROS

$t_0 = 7.4$ min.

TIEMPO DE BOMBEO, EN MINUTOS



DISTANCIA AL POZO DE BOMBEO EN METROS



$$q = \frac{2.3 Q}{4 \pi T} \log \frac{2.25 T t}{r^2 s}$$

$$r_a = 1.5 \sqrt{\frac{T t}{s}}$$

$$p = \frac{0.366 Q}{T}$$

DATOS

$Q = 150 \text{ lps}$

$s = 0.05$

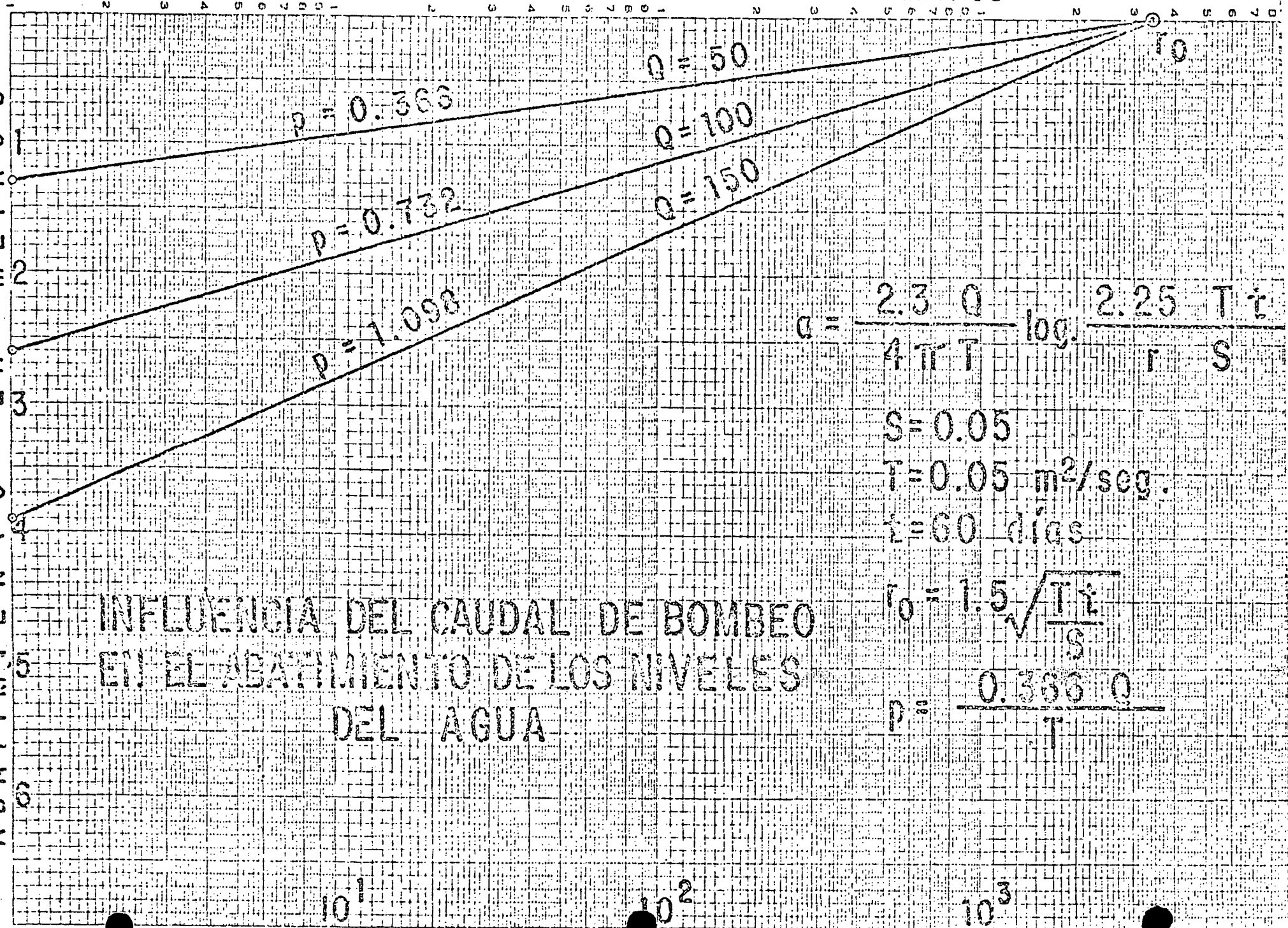
$T = 0.05 \text{ m}^2/\text{seg.}$

INFLUENCIA DEL TIEMPO DE BOMBEO
EN LA EXTENSION DEL CONO DE
ABATIMIENTOS

FIG. N° 12

DISTANCIA AL POZO DE BOMBEO EN METROS

ABATIMIENTO EN METROS



INFLUENCIA DEL CAUDAL DE BOMBEO
EN EL ABATIMIENTO DE LOS NIVELES
DEL AGUA

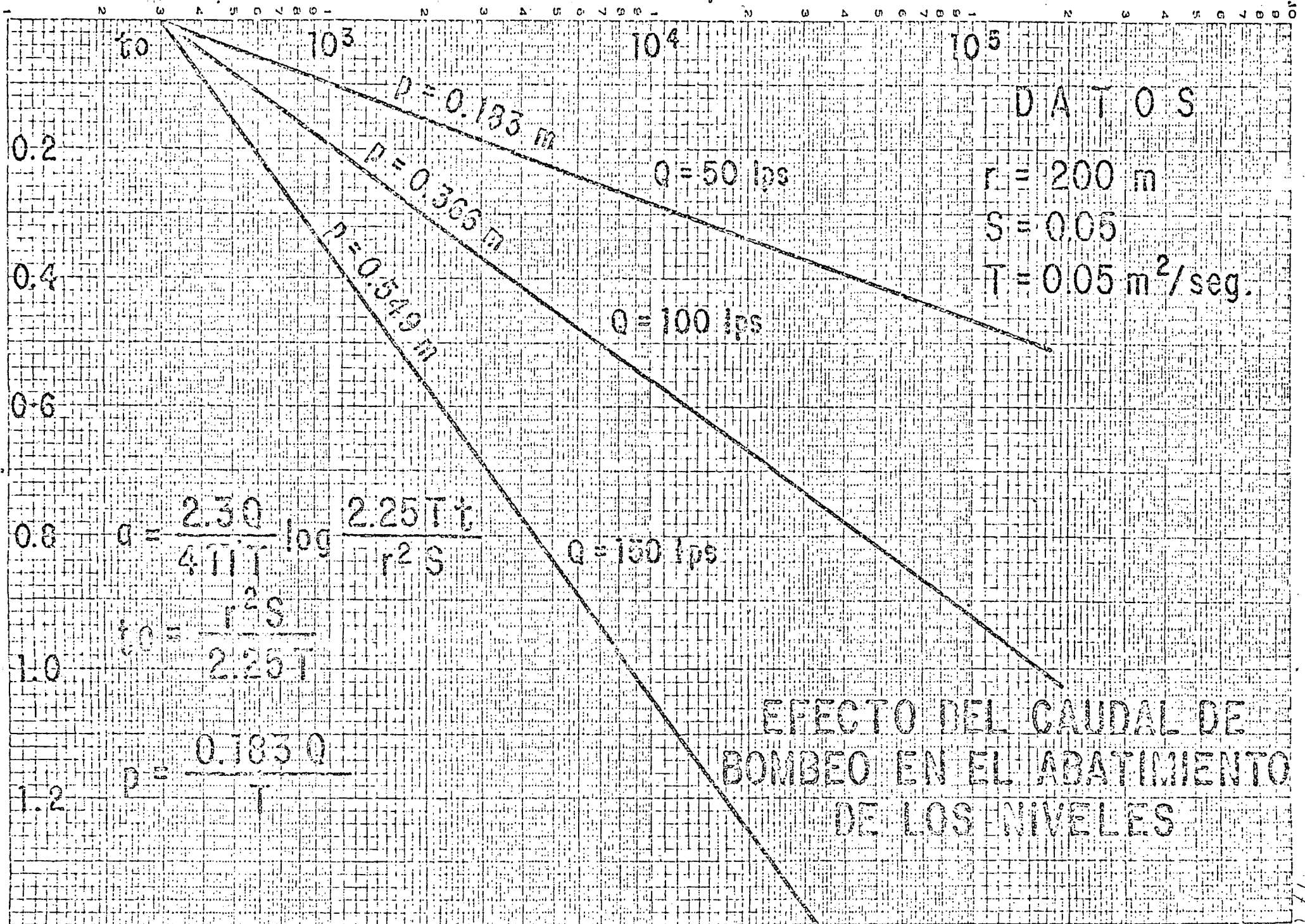
$$s = \frac{2.3 Q}{4 \pi T} \log. \frac{2.25 T t}{r^2 S}$$

$S = 0.05$
 $T = 0.05 \text{ m}^2/\text{seg.}$
 $t = 60 \text{ días}$

$$r_0 = 1.5 \sqrt{\frac{T t}{S}}$$

$$p = \frac{0.366 Q}{T}$$

TIEMPO DE BOMBEO, EN MINUTOS

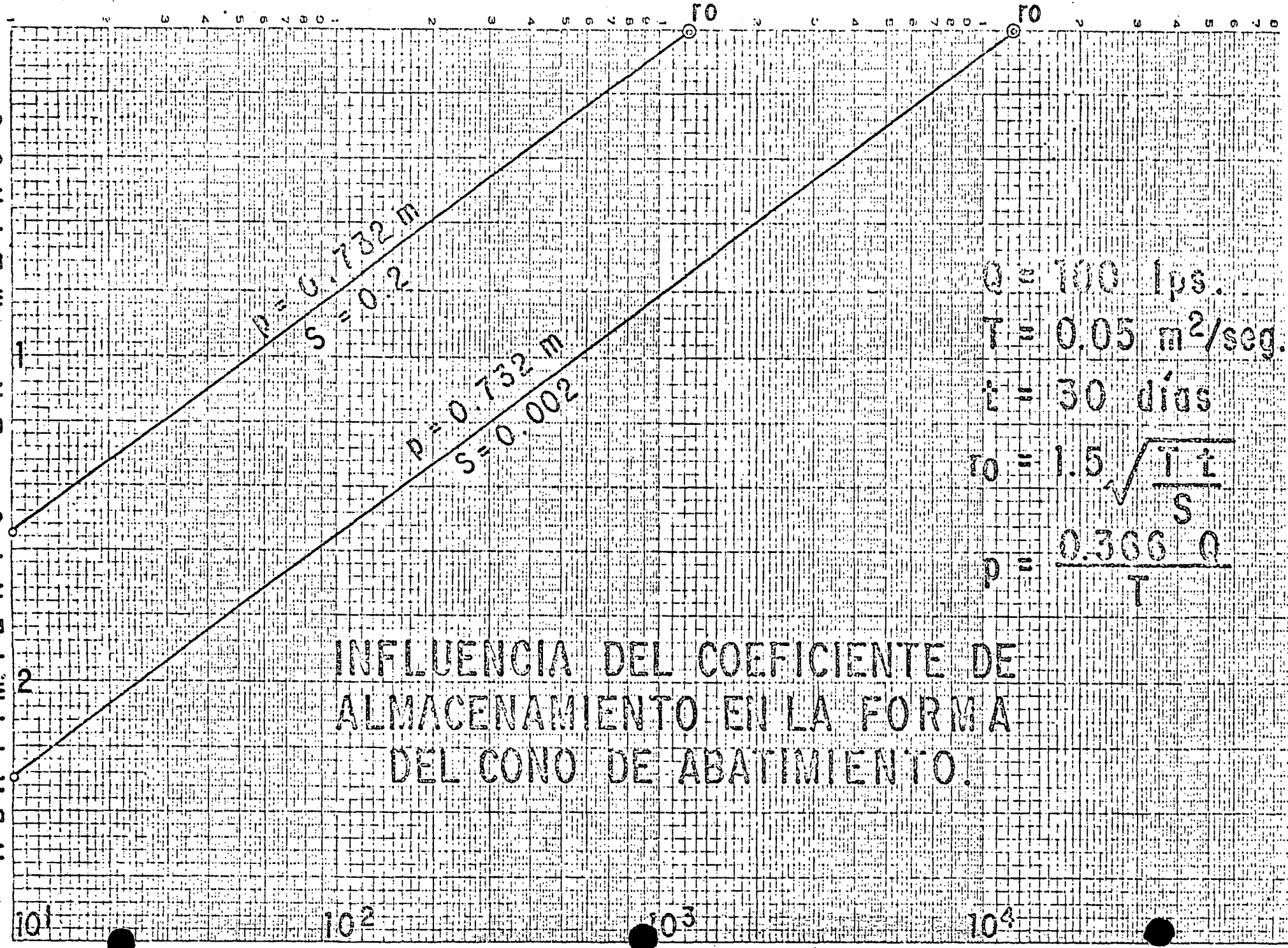


EFEECTO DEL CAUDAL DE BOMBEO EN EL ABATIMIENTO DE LOS NIVELES

FIG. N° 14

DISTANCIA AL FUZO DE BOMBEO EN METROS

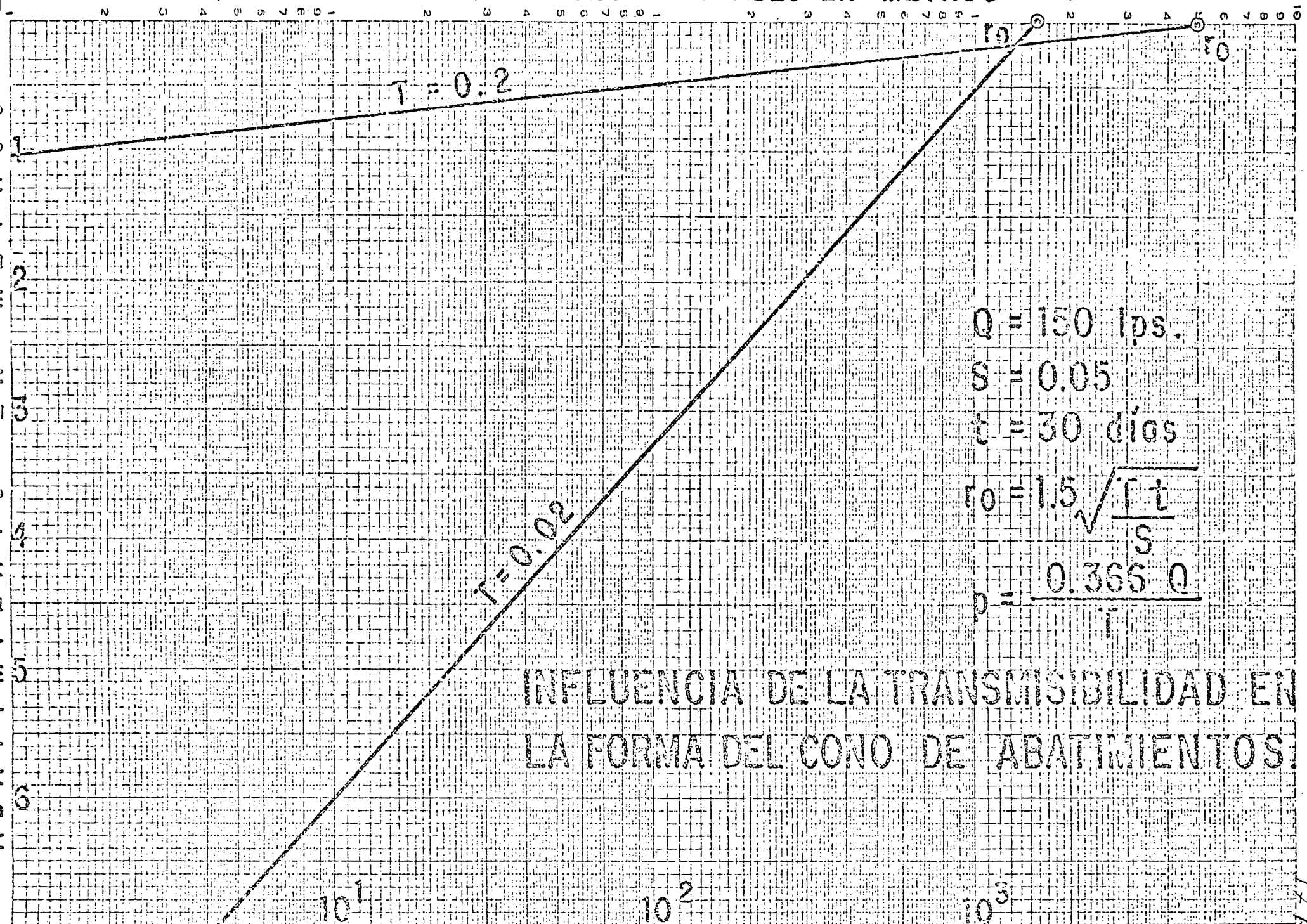
ABATIMIENTO EN METROS



$Q = 100 \text{ lps.}$
 $T = 0.05 \text{ m}^2/\text{seg.}$
 $t = 30 \text{ días}$
 $r_0 = 1.5 \sqrt{\frac{Tt}{S}}$
 $p = \frac{0.366 Q}{T}$

INFLUENCIA DEL COEFICIENTE DE ALMACENAMIENTO EN LA FORMA DEL CONO DE ABATIMIENTO.

DISTANCIA AL POZO DE BOMBEO EN METROS



$Q = 150 \text{ lps.}$

$S = 0.05$

$t = 30 \text{ días}$

$$r_0 = 1.5 \sqrt{\frac{r t}{S}}$$

$$p = \frac{0.365 Q}{T}$$

INFLUENCIA DE LA TRANSMISIBILIDAD EN LA FORMA DEL CONO DE ABATTIMIENTOS.

FIG. Nº 16

Penetración Parcial.-

Cuando un pozo capta sólo una parte del espesor saturado de un acuífero, se le denomina "parcialmente penetrante".

En la porción de acuífero no penetrado por el pozo de bombeo el agua recorre trayectorias de mayor longitud para entrar al cedazo; por consiguiente, las pérdidas de carga en la formación son mayores en este sistema que en el de penetración total. En otras palabras: los abatimientos en un pozo parcialmente penetrante son mayores que los provocados en uno totalmente penetrante, para un mismo caudal de extracción, aumentando el abatimiento conforme disminuye la penetración del pozo.

Para dar una idea aproximada de la disminución de la eficiencia hidráulica del pozo causada por la penetración parcial, considérese que si un pozo capta sólo la mitad del espesor saturado de un acuífero, el abatimiento provocado en él será algo menor que el doble del provocado en un pozo totalmente penetrante, para el mismo caudal de bombeo. Si se considera ahora un mismo abatimiento, el caudal que puede proporcionar un pozo es tanto menor cuanto menor es la penetración de su cedazo.

En las proximidades de estos pozos el flujo es tridimensional; por ello, el abatimiento registrado en el pozo de bombeo y en pozos de observación próximos a él, depende, -- entre otros factores, de la longitud y posición de los cedazos. Esto complica la interpretación de las pruebas de bombeo, ya que los abatimientos son función también de las características constructivas de los pozos. Para simplificar la interpretación es conveniente ubicar los pozos de observación a distancias equivalentes al espesor del acuífero, o mayores, para las cuales el efecto de penetración es mínimo o nulo.

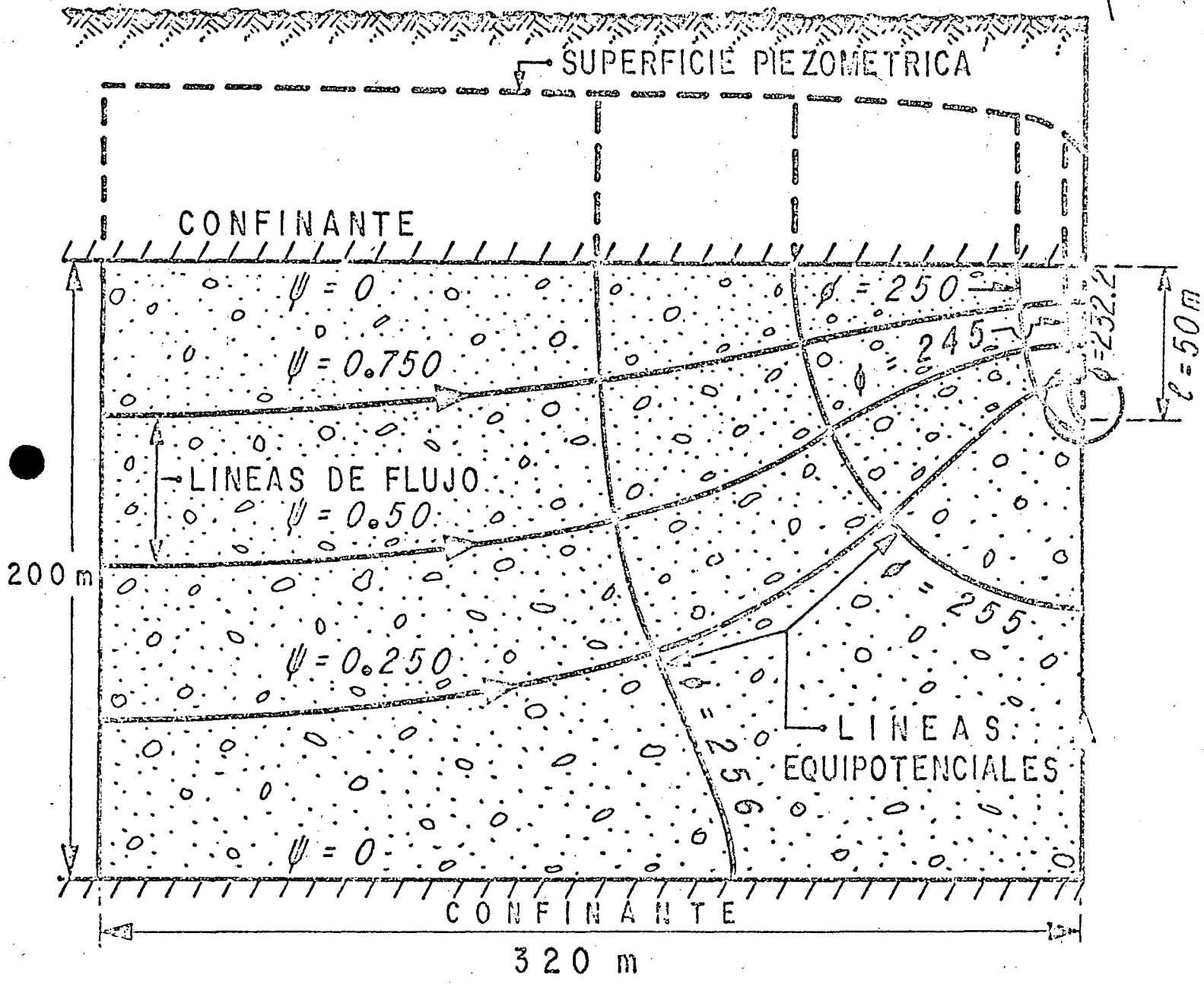
El nivel del agua en un pozo de observación situado a tales distancias se comporta como si el pozo de bombeo fuera totalmente penetrante, y la prueba se interpreta en la forma ya indicada; lo mismo puede hacerse cuando el pozo de observación penetra totalmente al acuífero, independientemente de su ubicación con respecto al pozo de bombeo.

Fuera de estos dos casos, la interpretación es bastante laboriosa, pues hay que construir una curva tipo pa-

FLUJO HACIA UN POZO PARCIALMENTE PENETRANTE

18a

Q_a



$Q = 150 \text{ lps}$

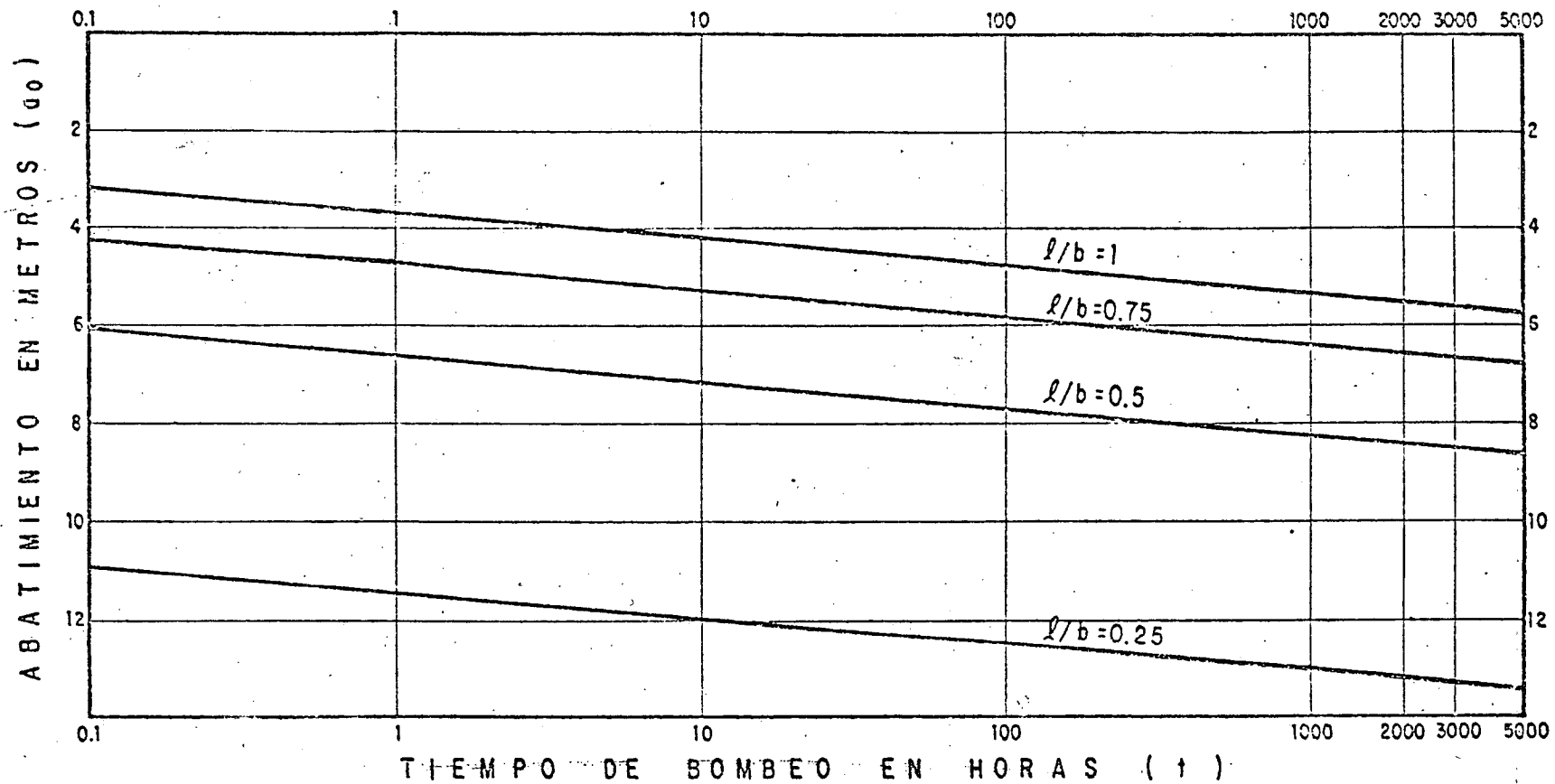
$t = 2000 \text{ hrs}$

$T = 0.02 \text{ m}^2/\text{s}$

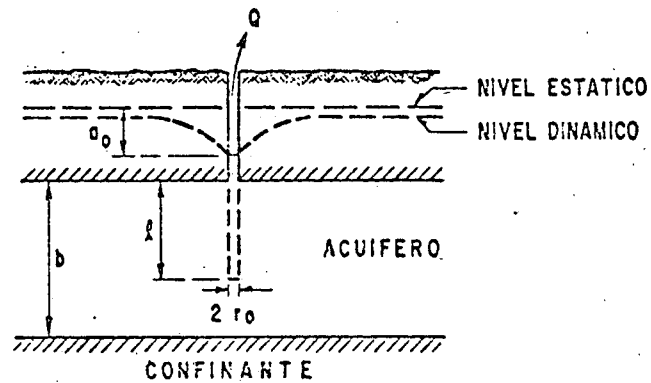
$S = 0.02$

ESCALA 1:2000

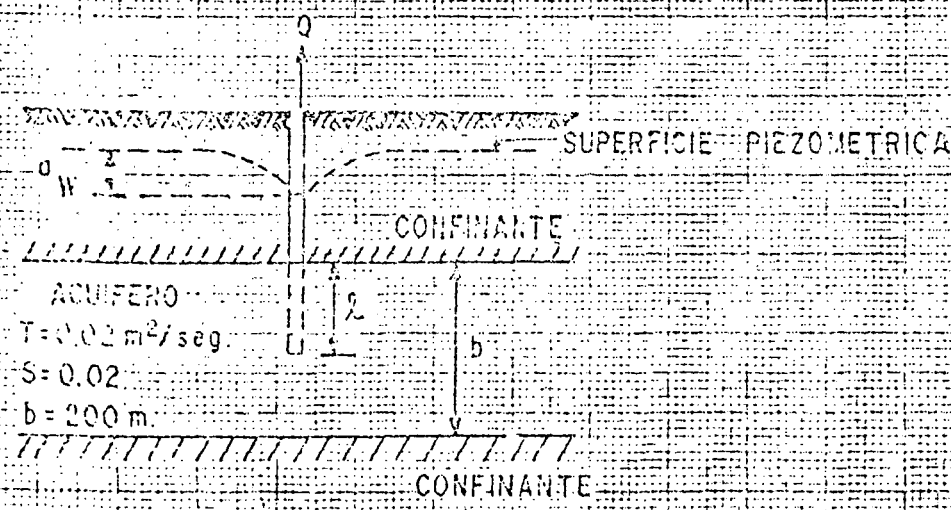
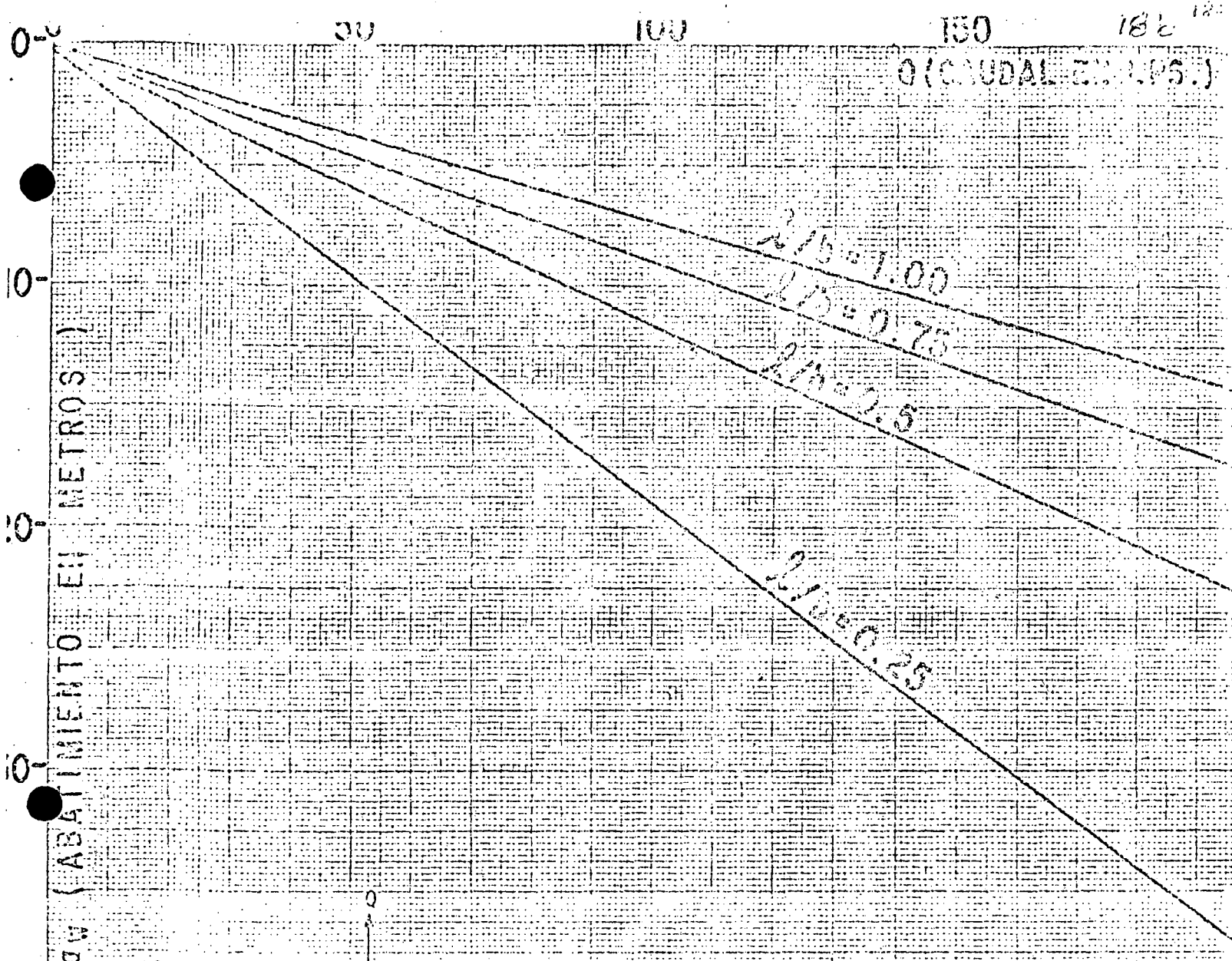
FIG. N° 17



$Q = 150 \text{ lps.}$
 $T = 5 \times 10^{-2} \text{ m}^2/\text{seg.}$
 $S = 2 \times 10^{-3}$
 $b = 200 \text{ m}$
 $r_0 = 0.2 \text{ m}$



INFLUENCIA DE LA PENETRACION PARCIAL EN EL ABATIMIENTO DEL NIVEL DEL POZO DE BOMBEO
 FIGURA No 18

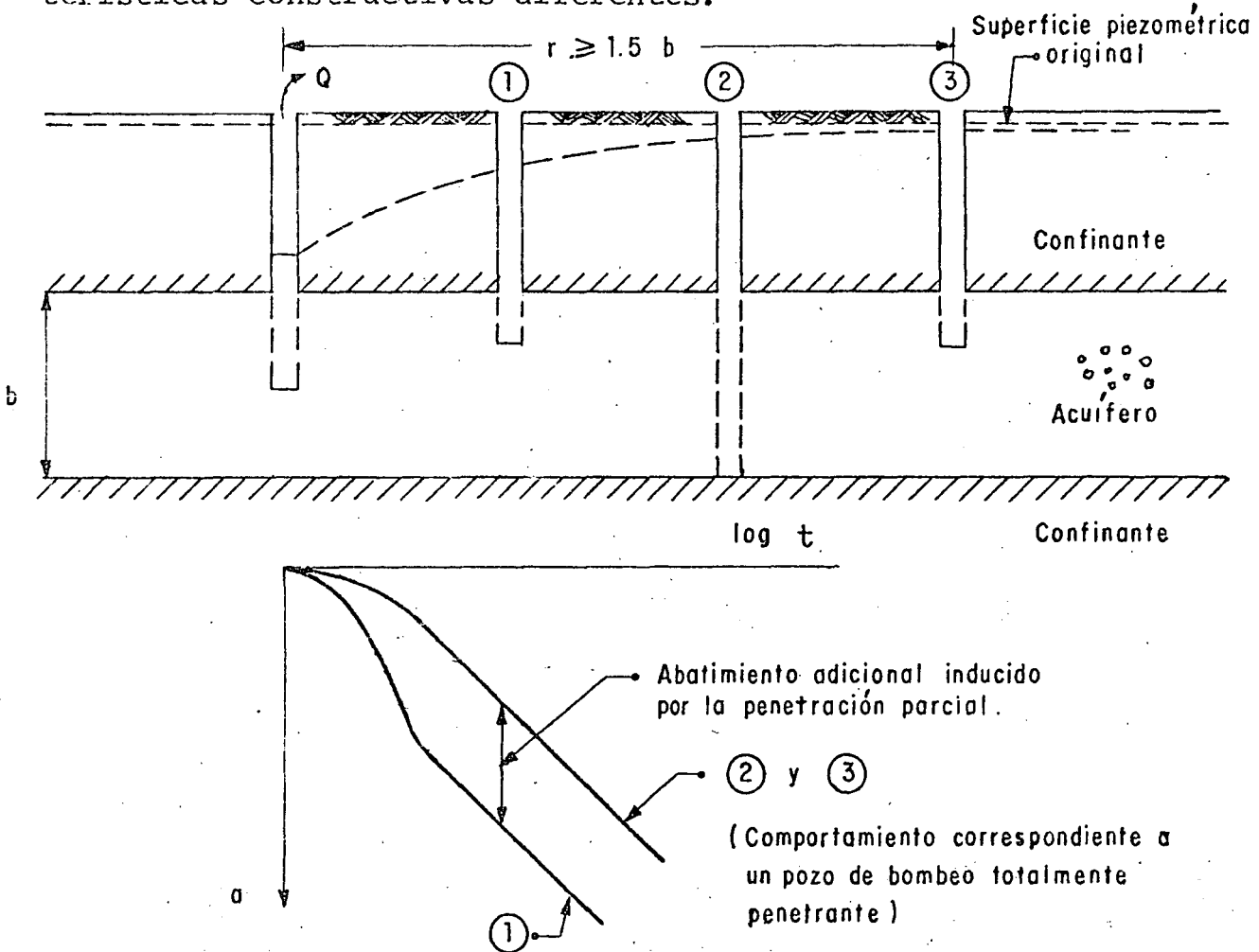


NOTA:
 ESTA RELACION CORRESPONDE A UN
 TIEMPO DE BOMBEO DE 2000 HORAS

RELACION - CAUDAL - ABATIMIENTO
 PENETRACION

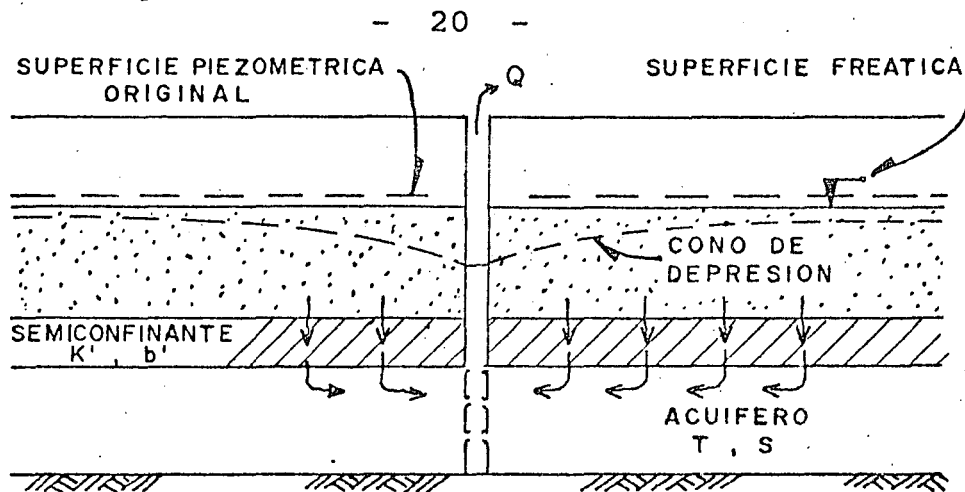
ra las características de los pozos utilizados en la prueba.

En la figura se ilustra el comportamiento del nivel del agua en pozos de observación a distancias y de características constructivas diferentes.



3.3.- POZOS EN ACUIFEROS SEMICONFINADOS.

Probablemente, el acuífero más común en la naturaleza es el de tipo semiconfinado: los rellenos siempre tienen cierta estratificación, alternándose estratos de granulometría variada. Cuando un estrato de material permeable queda limitado verticalmente por materiales, también saturados, de menor permeabilidad, se tiene un acuífero semiconfinado como el ilustrado en la figura



Al bombearse un acuifero de este tipo se provocan abatimientos de sus niveles piezométricos, generándose una diferencia vertical de cargas, que induce el flujo descendente del agua a través del semiconfinante. La cantidad de agua que circula a través de éste es directamente proporcional a la diferencia de cargas entre las superficies freática y piezométrica, e inversamente proporcional a la resistencia hidráulica del mismo estrato.

Puesto que en este sistema sólo una parte del volumen bombeado procede del acuifero, y el resto es aportado por el estrato adyacente al semiconfinante, el abatimiento de los niveles piezométricos es menor que en el caso del acuifero confinado. Como la aportación vertical aumenta con el tiempo, el abatimiento de los niveles piezométricos va decreciendo, hasta que la aportación vertical equilibra el caudal de extracción; y en ese momento, los niveles piezométricos se estabilizan.

La solución correspondiente a este sistema es la siguiente:

$$u = \frac{Q}{4 \pi T} W(u, r/B)$$

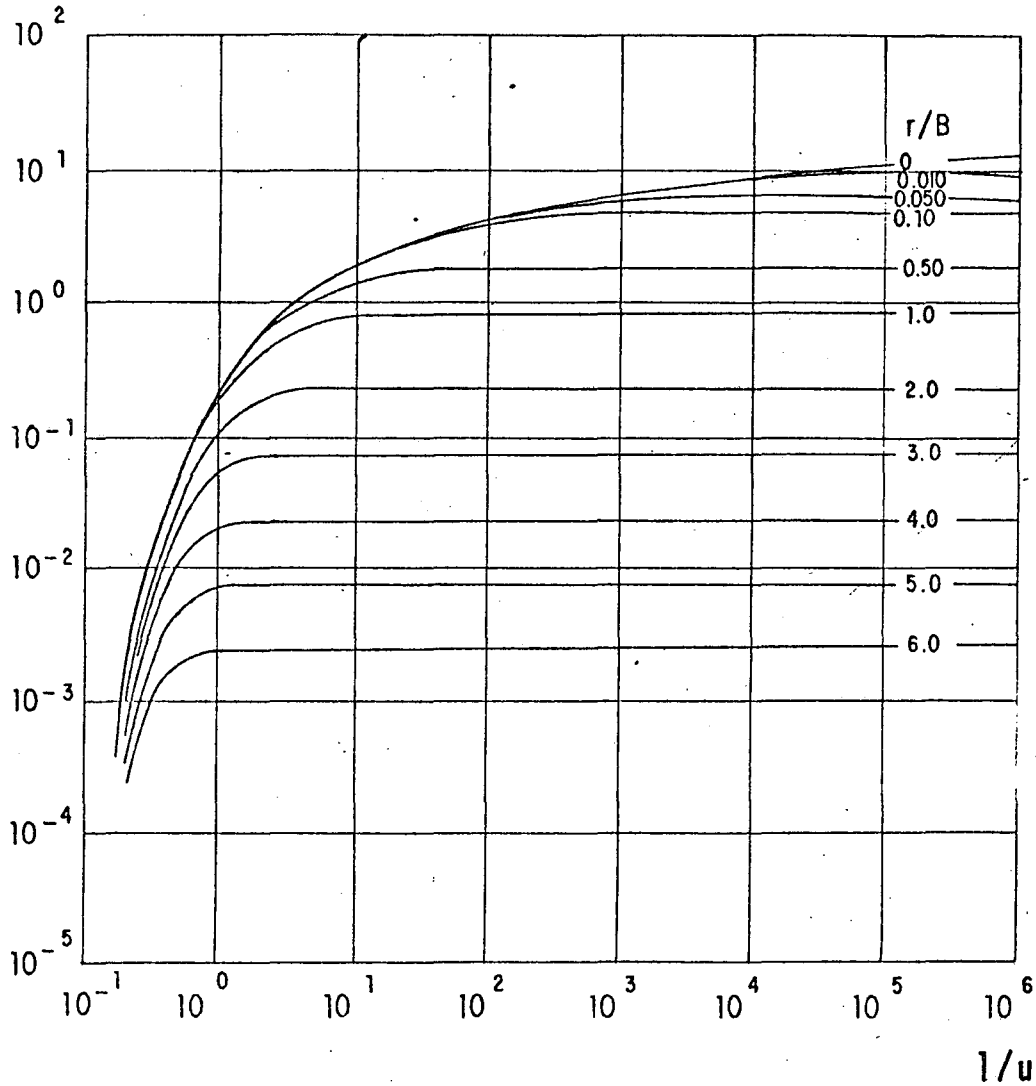
donde:

$$B = \sqrt{T b' / k'}$$

siendo k' y b' la permeabilidad vertical y el espesor del estrato semiconfinante, respectivamente.

Las curvas tipo correspondientes a esta solución se presentan en la figura , en la cual puede apreciarse el comportamiento arriba descrito.

$W(u, r/B)$



El procedimiento de interpretación de las pruebas en este caso es semejante al seguido en el caso de los -- acuíferos confinados, con la diferencia de que ahora debe buscarse la coincidencia entre la curva de campo y una de las curvas tipo. Lograda la coincidencia, se selecciona un punto de ajuste, y se substituyen los valores de sus coordenadas en las ecuaciones correspondientes, para deducir los parámetros buscados.

3.4.- POZOS EN ACUIFEROS LIBRES.

Los acuíferos libres se caracterizan por estar limitados superiormente por una superficie freática; puesto que el espesor saturado del acuífero varía con las fluctuaciones de esta superficie, la transmisibilidad del acuífero es también variable en el área y en el tiempo. Si las fluctuaciones de los niveles son poco significativas con respecto al espesor del acuífero, la transmisibilidad puede suponerse constante, y la interpretación de las pruebas se efectúa como si se tratara de un acuífero confinado. En cambio, si dichas fluctuaciones son importantes -específicamente, mayores del 20% del espesor saturado del acuífero-, los abatimientos medidos se corrigen en la forma siguiente:

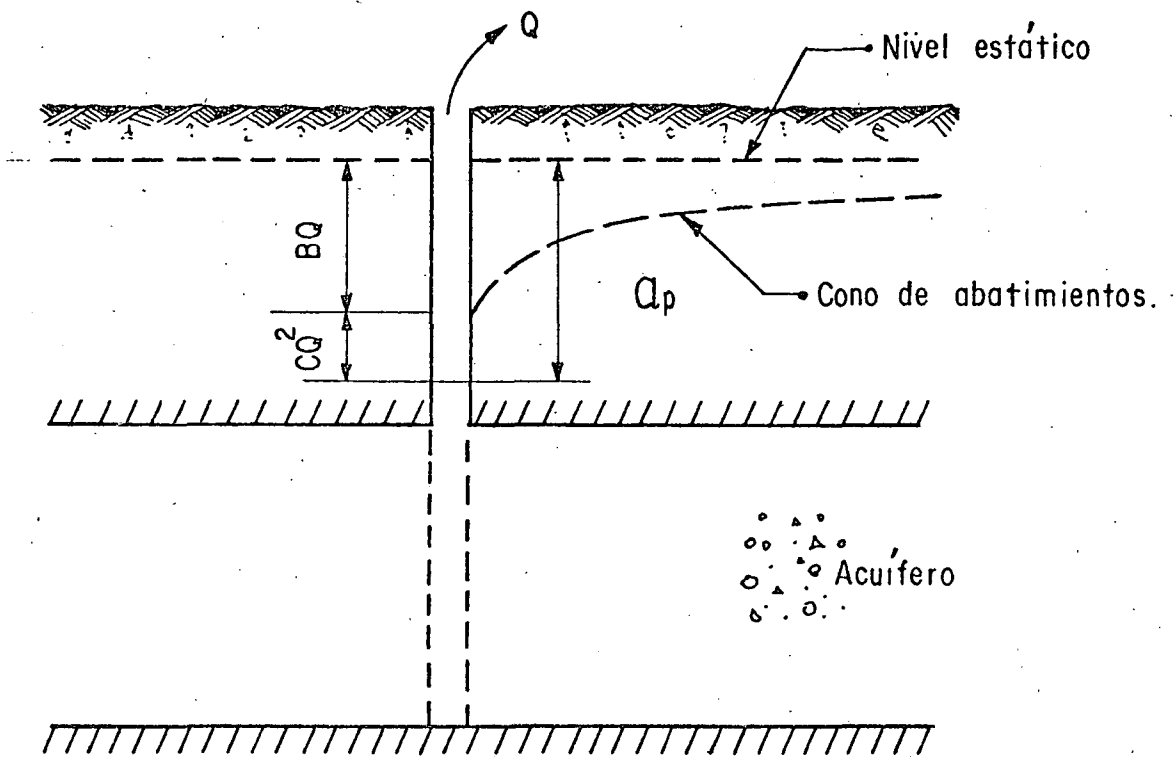
$$a_c = a - \frac{a^2}{2b}$$

siendo a_c el abatimiento corregido, y b , el espesor saturado inicial del acuífero. Los abatimientos así corregidos, se interpretan como si se tratara de un acuífero confinado.

IV.- HIDRAULICA DEL POZO DE BOMBEO.

La hidráulica de los pozos de bombeo es sumamente compleja, debido a que en el interior de ellos y en su vecindad inmediata se presentan diversos efectos locales. Por una parte, dado que el gradiente hidráulico es máximo en las proximidades del pozo y que la permeabilidad es mayor por la presencia de un filtro artificial o desarrollado naturalmente, la velocidad del agua puede ser tal que el régimen de flujo adquiere carácter turbulento. Por otra parte, hay un incremento notable de la velocidad del agua al concentrarse el flujo a través de las ranuras; un cambio brusco de la dirección del agua al ser acelerada verticalmente por los impulsos, y fricciones en el cedazo y en la columna de succión. Todo esto se traduce en una repentina pérdida de carga en el pozo. Como resultado, el nivel del agua en su interior no se encuentra en la intersección del cono de depresión y la pared externa del ademe, sino más abajo, siendo la diferencia la pérdida local de carga.

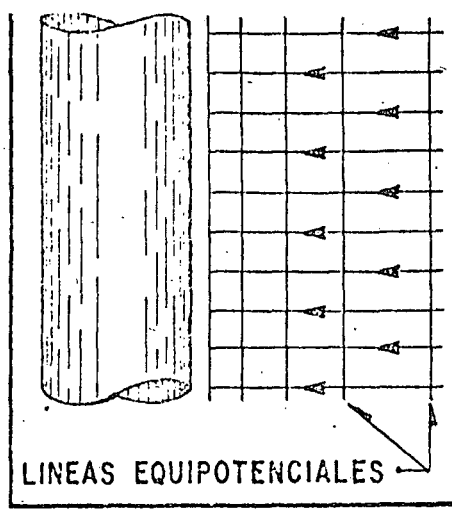
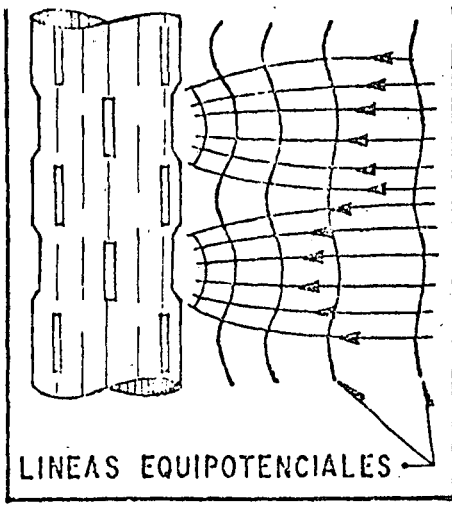
De acuerdo con lo anterior, el abatimiento total provocado en el pozo de bombeo tiene dos componentes principales: el abatimiento debido a la resistencia que opone la formación a la circulación del agua, el cual es directamente proporcional al caudal extraído; y el abatimiento provocado en el interior del propio pozo, que es directamente proporcional al caudal elevado a una cierta potencia próxima al cuadrado.



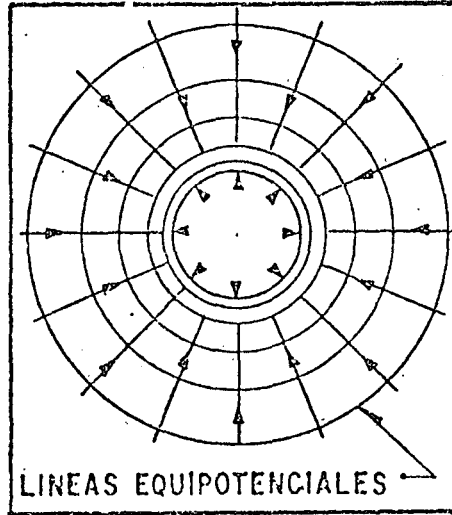
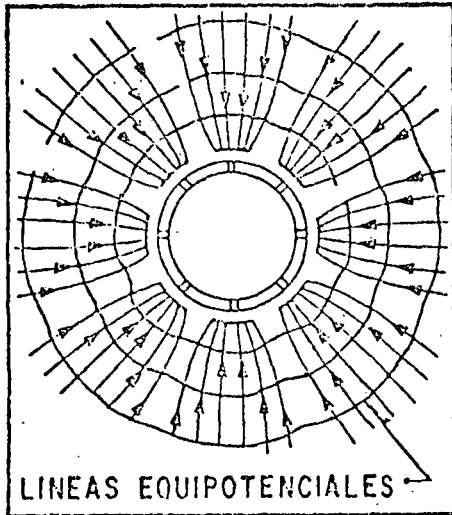
Lo anterior puede expresarse:

$$a_p = BQ + CQ^2$$

en la que: a_p es el abatimiento total en el pozo de bombeo; B , un coeficiente representativo de la resistencia del acuífero, y C , un coeficiente cuyo valor es función de las característi-

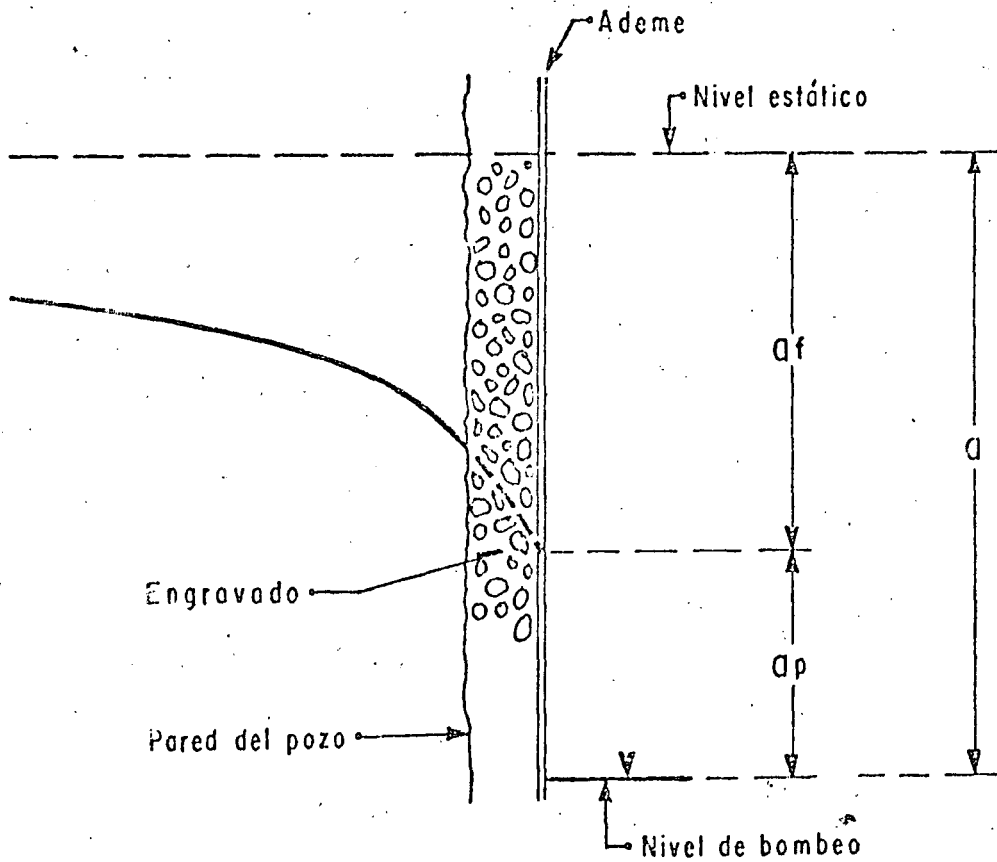


C O R T E



TUBERIA RANURADA

P L A N T A



cas constructivas del pozo.

El valor del coeficiente B depende del tipo de sistema de flujo de que se trata; por ejemplo, en el caso de un pozo totalmente penetrante en un acuífero confinado, el abatimiento en la formación está dado por la expresión:

$$a = \frac{Q}{4 \pi T} W(u)$$

por tanto:

$$B = \frac{1}{4 \pi T} W(u)$$

A la relación entre el caudal bombeado y el abatimiento que provoca, se le denomina "caudal específico", y puede escribirse:

$$\frac{Q}{Q_p} = \frac{1}{B + CQ}$$

Este parámetro representa en una forma más objetiva la capacidad transmisora de un acuífero: un caudal específico alto refleja una alta transmisibilidad, y viceversa. Presenta la ventaja de que su valor no está sujeto a errores de interpretación, ya que se obtiene como el coeficiente de dos términos medidos (caudal y abatimiento), y guarda una proporcionalidad más o menos directa con la transmisibilidad, lo que permite utilizarlo para deducir valores aproximados de ésta cuando se carece de pruebas de bombeo. Es importante destacar que el caudal específico no es constante sino que decrece con el caudal y con el tiempo de bombeo, como puede inferirse de la última expresión.

Para el cálculo de los coeficientes B y C, se utiliza la llamada "prueba escalonada", propuesta por C.E. Jacob. Esta prueba consiste en bombear el pozo en varias etapas sucesivas, en cada una de las cuales se mantiene el caudal constante; generalmente, el caudal se varía en forma creciente, -- siendo recomendable hacerlo en un rango lo mayor posible; la duración de cada etapa es de varias horas. Simultáneamente, se observa la fluctuación del nivel del agua en el pozo; la figura ilustra esquemáticamente el comportamiento típico del nivel del agua en una prueba escalonada.

A partir de la gráfica abatimiento-tiempo se obtienen los elementos necesarios para deducir los valores de los

INTERPRETACION DE PRUEBAS DE BOMBEO ESCALONADAS

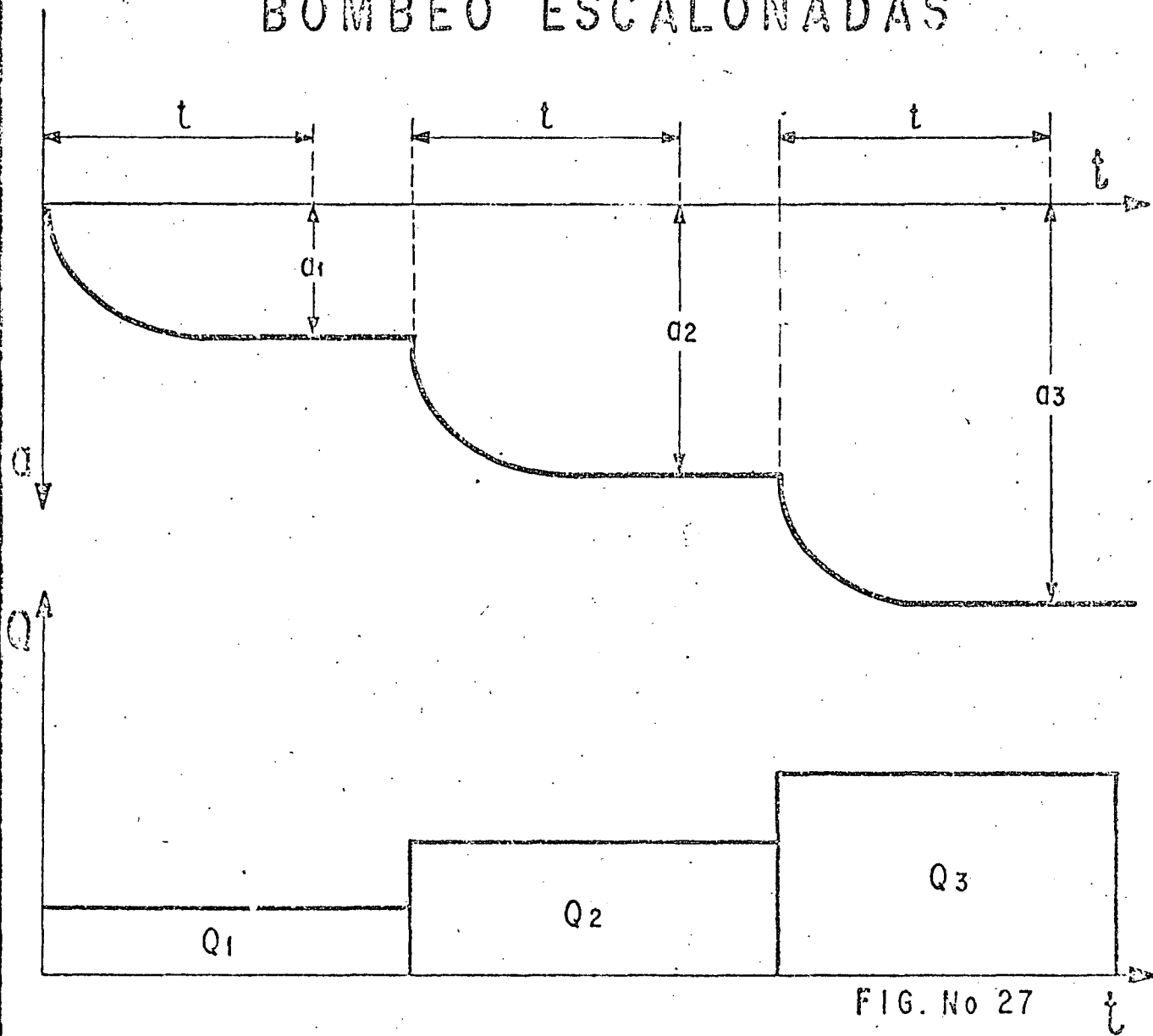


FIG. No 27

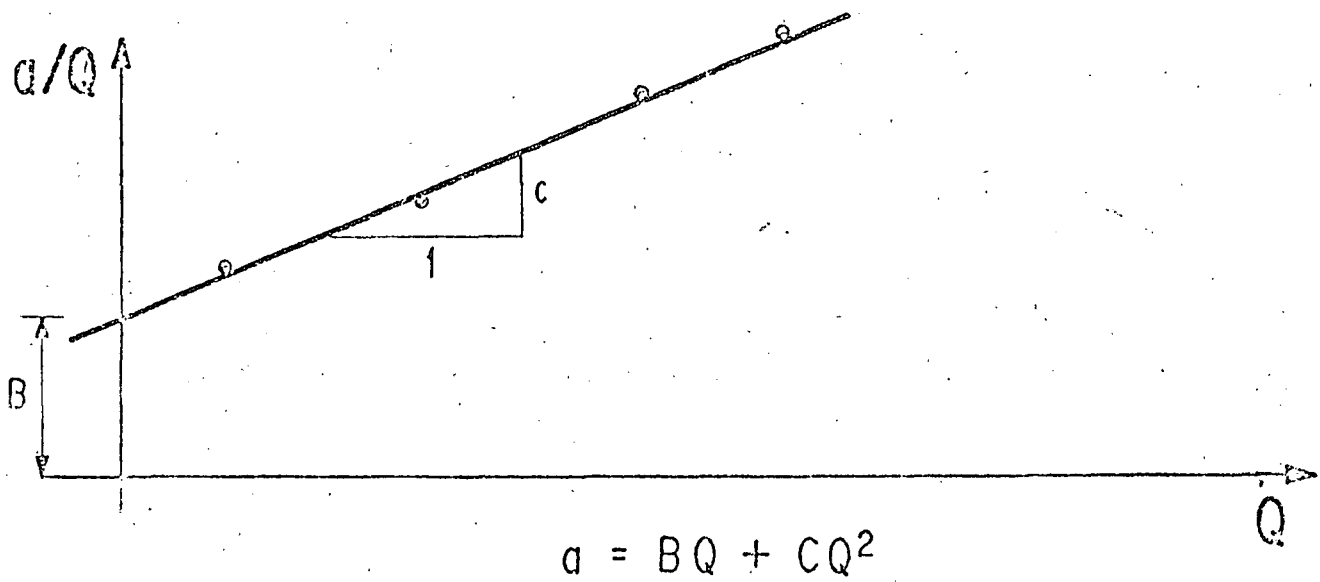


FIG. No 28

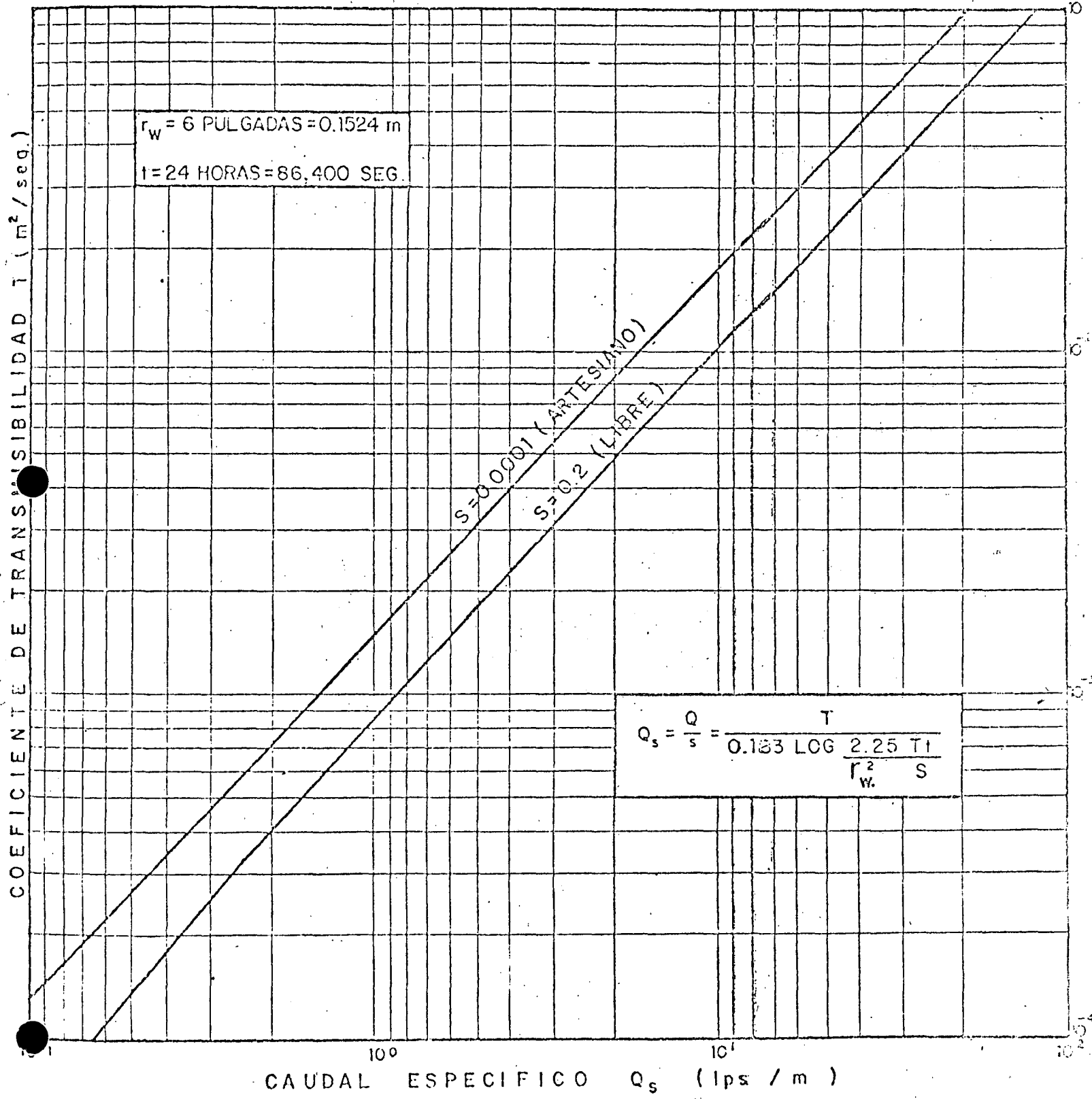
coeficientes buscados. Para ello, se elige un tiempo menor o igual que la duración de cada etapa, de preferencia tal que el nivel de agua ya se haya establecido; se mide gráficamente el abatimiento total correspondiente a este tiempo, tomado a partir del inicio de cada etapa; se calcula el coeficiente en tre dichos abatimientos y los caudales respectivos, y con estos valores se traza la gráfica $a/Q - Q$, mostrada en la figura.

Si los puntos de esta gráfica muestran una ten dencia lineal, se traza una recta de ajuste; el valor del coe eficiente C está dado por la pendiente de esta recta, y el del coeficiente B es igual a la ordenada al origen.

Conociendo los valores de ambos coeficientes - es posible predecir la posición del nivel dinámico para cualquier caudal de extracción.

Es frecuente que los puntos de la gráfica se encuentren dispersos sin mostrar una tendencia definida; en ocasiones, esto se atribuye a una deficiente limpieza y desarrollo del pozo, aunque también puede deberse a una irregular distribución de las características hidráulicas de la formación.

RELACION CAUDAL ESPECIFICO - TRANSMISIBILIDAD



Formó: _____ Dibujo: _____
 ING. JAVIER RAMIREZ G. FRANCISCO RUIZ G.

Revisó: _____
 ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN

RELACION CAUDAL ESPECIFICO - TRANSMISIBILIDAD

$r_w = 6 \text{ PULGADAS} = 0.1524 \text{ m}$
 $t = 180 \text{ DIAS} = 15.552 \times 10^6 \text{ SEG}$

$S = 0.0001 \text{ (ARTESIANO)}$
 $S = 0.2 \text{ (LIBRE)}$

$$Q_s = \frac{Q}{s} = \frac{T}{0.183 \text{ LOG. } \frac{2.25 T t}{r_w^2 S}}$$

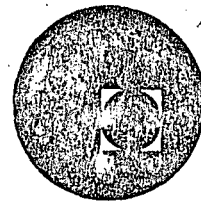
CAUDAL ESPECIFICO Q_s (l p s / m)

Formó: ING. JAVIER RAMIREZ G. Dibujó: GENARO DIAZ J.

Revisó: ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam

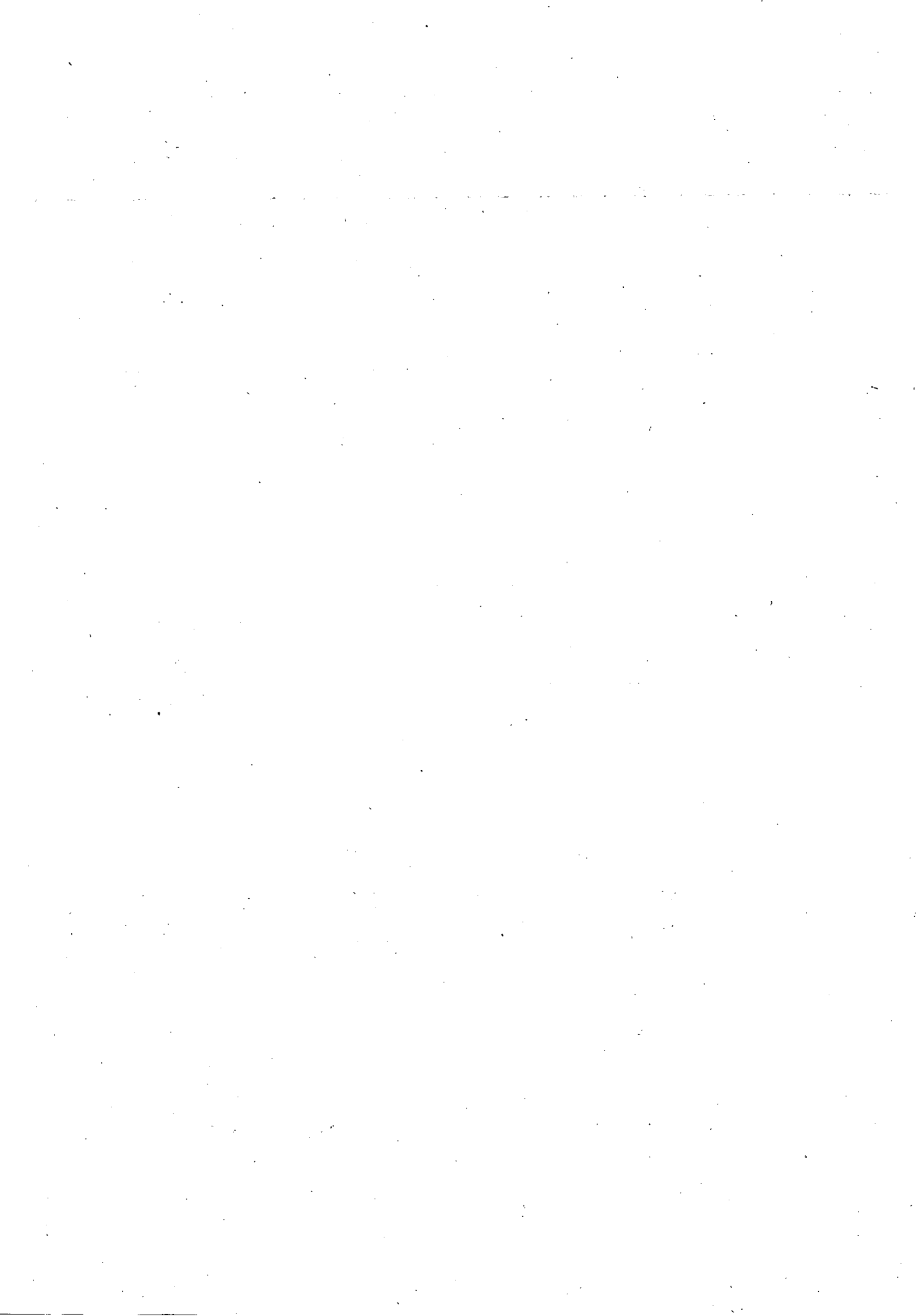


EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 6: RECOLECCION, PROCESAMIENTO E INTERPRETACION
DE LOS DATOS RELATIVOS A LOS NIVELES DEL AGUA

ING. ANTONIO LIST MENDOZA

OCTUBRE, 1978.



RECOLECCION, PROCESAMIENTO E INTERPRETACION DE LOS DATOS RELATIVOS A LOS NIVELES DEL AGUA.

ING. ANTONIO LIST MENDOZA.

INTRODUCCION.

Información indispensable para conocer el funcionamiento hidrológico subterráneo de una zona o cuenca, es la relativa a los niveles del agua que tienen los acuíferos bajo diferentes regímenes de funcionamiento; debiéndose entender también, que así como en el caso de almacenamientos visibles, como son las presas, es necesario conocer las variaciones en el almacenamiento, condición semejante se tiene en los acuíferos subterráneos, donde el volumen almacenado y su variación, son factores fundamentales para condicionar el aprovechamiento y lograr un manejo racionalizado de ese recurso.

Entre las características geohidrológicas importantes que se pueden destacar por su relación con la posición de los niveles de agua, se tiene que manifiestan zonas de recarga y de descarga, teniéndose también que el flujo subterráneo ocurre de las áreas con mayor elevación de nivel a las de más baja. Por otra parte, si se conoce su variación en el tiempo, pueden inferirse causas y efectos que propician tales cambios, se tiene por ejemplo, que si la recarga es mayor a la descarga de un acuífero en un tiempo dado, los niveles se elevan, resultando el efecto contrario en condiciones opuestas.

Con los comentarios anteriores, se ha evidenciado la importancia que tiene para alcanzar el conocimiento geohidrológico de una cuenca, el contar con información relativa a los niveles de agua, la que por otra parte, tal como se verá más adelante, es conveniente obtenerla en forma sistemática.

Ahora bien, antes de entrar en materia, es conveniente establecer algunos criterios o definiciones de trabajo, de tal forma que no resulten confusos los términos nivel piezométrico, freático, estático o dinámico.

En primer lugar, debe aceptarse que el nivel piezométrico puede relacionarse con el nivel estático o - -

dinámico, pues únicamente se refiere a un nivel de posición, independiente de las condiciones de trabajo, aceptándose también que en un mismo punto pueden existir diferentes niveles piezométricos, correspondientes a los acuíferos que se hayan cruzado con una perforación.

Por nivel freático se entiende el nivel de agua que no se encuentra afectado por bombeos y que corresponde generalmente a los acuíferos libres, siendo posible también, en áreas donde hay un solo acuífero identificado como libre, denominar en forma indistinta nivel freático o estático.

El nivel estático es aquel nivel de agua que se detecta en una perforación no afectada por bombeos y corresponde al nivel que alcanza un acuífero, que puede estar confinado o semiconfinado, existiendo la diferencia con el freático de que abajo de éste todo el espesor se encuentra saturado, mientras que en el caso del estático no necesariamente corresponde a un nivel de saturación. Por otra parte, en áreas con pozos que atraviezan 2 o más acuíferos, el nivel detectado como estático, es un nivel de compensación de los diferentes niveles piezométricos.

Finalmente, un nivel dinámico es aquél que se mide, encontrándose en operación el pozo de observación o bien alguno o algunos cercanos, es decir, es un nivel de agua afectado por bombeo.

TOMA DE DATOS PIEZOMETRICOS.

Como punto de partida de este tema, se intentará contestar en forma breve, tres preguntas fundamentales, cuya respuesta es necesaria para programar un sistema de observaciones piezométricas, tales son: cómo, cuándo y donde, deben realizarse las mediciones correspondientes.

Respecto al cómo ?, es posiblemente la pregunta más fácil de contestar, pues generalmente se realizan con sondas llamadas eléctricas por su principio de funcionamiento, ya que consisten fundamentalmente de un cable de dos hilos, unidos por un extremo a una pila seca, encontrándose por el otro con los hilos ligeramente separados, los que al contacto con el agua permiten el paso de corriente, que se

registra con un miliamperímetro.

Ese cable entonces, se introduce por un hueco que puede haber en la base de la bomba o un orificio hecho a propósito, y se desliza entre la tubería de ademe y la columna de succión, la longitud de cable que logra introducirse hasta que se observe el contacto, puede medirse y determina la posición del nivel de agua, con respecto a un punto de referencia, el que se debe elegir previamente y mantenerse para observaciones subsecuentes.

Otra forma común de medición, aún cuando un poco más imprecisa consiste en la utilización de lo que se ha llamado sonda neumática, la que está integrada por dos tubos conectados, uno de los cuales es un tubo de inyección de aire y otro que se introduce dentro del ademe hasta más abajo del nivel estático o freático, el cual a su vez, está conectado a un manómetro que mide la presión del aire inyectado. La posición del nivel de agua en este caso, se puede detectar inyectando aire hasta expulsar la columna de agua que se encuentra dentro del tubo inmerso, condición que se logra en el momento en que la presión medida llega a ser constante y corresponde a una lectura en el manómetro, la cual a su vez se puede transformar en una columna de agua ($1 \text{ kg/cm}^2 = 10 \text{ m de columna}$), resultando entonces que si se conoce la longitud del tubo instalado dentro del ademe, basta con restar la columna desalojada y se obtiene la posición original del nivel de agua. Lo impreciso de este método se debe fundamentalmente al sistema de medición, pues pequeñas variaciones de presión, representan longitudes considerables de columna de agua, teniéndose por otra parte, la posibilidad de obstrucción del sistema y consecuentemente de obtener datos erróneos.

En el párrafo anterior, se habló de impresión mayor con el uso de la sonda neumática, siendo importante mencionar que dadas las variaciones que pueden ocurrir en los niveles de agua, estos deberán medirse con un margen de seguridad hasta el centímetro, pues en ocasiones y fundamentalmente cuando se realizan observaciones de variación de nivel en condiciones dinámicas puede ser importante la medida fijada como límite recomendable de precisión.

Si se pretende definir el cuando se recomienda efectuar observaciones, existen dos tipos de respuestas, la

primera corresponde a pruebas en condiciones dinámicas, generalmente conocidas como pruebas de bombeo y cuya secuencia de observación será definida en un tema posterior.

Cuando las mediciones se efectúan con el interés de definir el comportamiento del acuífero a nivel regional, sometido a diferentes condiciones de recarga y descarga, es importante fijar un programa que permita cumplir con el objetivo perseguido, requiriéndose entender de antemano cuál es la pretensión del trabajo a realizar.

Práctica común en estos casos puede ser la toma inicial de niveles con una frecuencia mensual por un período mínimo de un año, de tal forma que durante ese tiempo se tengan datos correspondientes a las diferentes situaciones bajo las cuales se encuentra el acuífero en una zona, por ejemplo: período de lluvias, régimen variable de bombeo, escurrimientos superficiales, riego de superficies agrícolas, etc.

Al término de la primera etapa mencionada, la graficación de las variaciones de nivel es de gran ayuda para tener un criterio que modifique la frecuencia original, de tal forma de realizar observaciones que permitan conocer los efectos que propicien cambios notables, en la posición regional de los niveles estáticos o freáticos. Por ejemplo, en zonas de riego, inicio y terminación del bombeo de los pozos de uso agrícola, etc.

De las consideraciones anteriores, resulta que en el caso más frecuente de estudio de una región agrícola, abastecida con agua subterránea, las observaciones pueden ser 2 o 3 por año, al inicio y terminación del período de riego que puede corresponder también con la terminación y principio de la época de lluvia, lográndose en esa forma, detectar los máximos cambios que se presentan en una zona, por los efectos más notables que los producen.

El concepto que se debe manejar para decidir donde es conveniente programar observaciones piezométricas, es el de contar con datos suficientes que permitan conocer los aspectos fundamentales de un acuífero, en este sentido se debe destacar la necesidad de tener una idea sobre las condiciones geohidrológicas regionales, para decidir los pozos a observar.

Como ejemplo puede señalarse la existencia en una zona de varios acuíferos, cuyo nivel piezométrico es diferente, debiéndose conocer tal situación, para efectuar un procesamiento adecuado, y decidir sobre los puntos de observación de la información. En otras ocasiones, de la medición de niveles de agua resultan diferencias notables en áreas muy próximas, que sugieren la necesidad de una investigación que permita encontrar la causa de tal diferencia y tomarla en cuenta en el procesamiento.

En párrafos anteriores se ha destacado en forma breve la importancia que tiene en el campo de la geohidrología, el contar con información piezométrica, cuya obtención requiere ciertos cuidados, pues la medición de un nivel estático puede ser afectada por numerosos factores que llegan a invalidar las observaciones efectuadas, una recomendación especial es que el pozo observado no debe encontrarse afectado por bombeo reciente, o por la operación de algunos pozos cercanos.

ORGANIZACION Y PROCESAMIENTO DE LA INFORMACION.

Con la recomendación complementaria anterior, resulta conveniente destacar la forma para organizar la información piezométrica obtenida en una zona. En primer lugar, contando ya con los puntos de observación seleccionados, es conveniente que los recorridos sistemáticos se realizen en el menor período de tiempo posible, de tal forma que la información que se obtenga corresponda a una misma condición de operación del sistema acuífero.

En segundo término, al hablar de un sistema de mediciones, este debe ser establecido procurando que año con año se cuente con datos correspondientes a condiciones semejantes, de tal forma que sea posible establecer comparaciones de las mediciones obtenidas a través del tiempo.

Una manera de guardar la información sería, establecer un archivo de datos piezométricos, diferenciando en cada ocasión si la medida corresponde a condiciones dinámicas o estáticas en el pozo. Posteriormente, las medidas subsecuentes deben clasificarse y agruparse por punto de observación, indicando siempre la fecha correspondiente al dato registrado.

Cuando la cantidad de información así lo requiera y para facilitar su procesamiento, se puede manejar con el

auxilio de cintas o discos de computadora.

Recientemente, dada la importancia que tiene la información piezométrica, la Comisión de Estudios del Territorio Nacional, ha iniciado la elaboración de cartas geohidrológicas, donde se manejan y presentan datos relacionados con los niveles de agua de los acuíferos.

PROCESAMIENTO E INTERPRETACION DE LA INFORMACION.

Las formas más comunes que se utilizan para procesar y determinar características geohidrológicas de un acuífero, consisten en la elaboración de planos conteniendo curvas de igual elevación o evolución piezométrica, o bien, planos de profundidad al nivel del agua. También se construyen hidrógrafos regionales o de pozos y perfiles destacando los niveles piezométricos.

CONFIGURACIONES DE IGUAL ELEVACION PIEZOMETRICA.

Una configuración piezométrica representa la forma de la superficie piezométrica en un acuífero confinado o semiconfinado, y la forma de la superficie freática en un acuífero libre. Las configuraciones se preparan con base en los niveles estáticos referidos a un plano horizontal, generalmente el nivel medio del mar. El procesamiento consiste en trazar curvas de igual elevación piezométrica, interpolando entre valores conocidos.

La preparación de estas configuraciones tiene un problema principal: por su aparente sencillez se le considera a menudo como una simple interpolación mecánica que no requiere de ningún criterio. Esto lleva a cometer errores que pueden invalidar la configuración resultante: se apoya la configuración en todos los valores indiscriminadamente, sin previa depuración; no se toma en cuenta el efecto de aquellos factores que pueden influir en el flujo del agua subterránea y, por tanto, en la forma de la superficie piezométrica, etc.

En primer lugar, entonces, es necesaria una depuración de los datos, ya que pueden estar afectados en varias formas; por ejemplo: un nivel de agua detectado puede estar influenciado por el bombeo en el propio pozo o en pozos vecinos, y no ser representativo del estático; un falso contacto de la sonda o una medición equivocada de la longitud de cable introducido para lograr el contacto, puede llevar a un nivel

estático totalmente falso.

En otras ocasiones, el error no está en la medición, sino en ligar en la configuración niveles estáticos correspondientes a pozos que están captando acuíferos diferentes. Para evitar esto, es conveniente contar con secciones geológicas que muestren las principales unidades geohidrológicas existentes en el subsuelo; asimismo, deben conocerse las características constructivas (profundidad, ubicación de cedazos, . . .) de los pozos de observación para definir el acuífero en que se encuentran. En caso de existir varios acuíferos, será necesario preparar una configuración piezométrica para cada uno de ellos.

Una vez corregidos o eliminados los datos poco confiables, se procede a la interpretación para definir las curvas de igual elevación de nivel estático, las cuales deben trazarse tomando en cuenta todos los factores hidrológicos y geológicos que puedan influir en la forma de la superficie piezométrica. Para esto es conveniente preparar las configuraciones en un plano base, en el que se indique la topografía aproximada, afloramientos geológicos, ríos, lagunas, manantiales, zonas empantanadas, pozos, etc.

Las configuraciones así obtenidas proporcionan información respecto a las direcciones de flujo, localización de zonas de recarga y descarga, gradientes hidráulicos, comportamiento de las fronteras, efectos de la explotación, etc.

Por otra parte, las configuraciones piezométricas son básicas para la cuantificación de caudales de flujo subterráneo. Esta cuantificación se basa en el concepto de "red de flujo" y en la Ley de Darcy.

Debe entenderse que las curvas de igual elevación de nivel estático corresponden a líneas equipotenciales, por lo que el flujo subterráneo debe ocurrir sobre líneas normales a éstas, denominándose entonces a las líneas perpendiculares, líneas de flujo. A la malla formada por las líneas equipotenciales y las líneas de flujo, se le llama red de flujo.

Una utilización básica de las configuraciones señaladas, está apoyada en la aplicación de la ley establecida en 1856 por Darcy: la velocidad de flujo a través de un medio poroso es proporcional a la pérdida de carga e inversamen

te proporcional a la longitud de la trayectoria de flujo. - Esta ley se expresa matemáticamente.

$$V = K \frac{h}{L} = Ki$$

en la que V es la velocidad media de flujo, h es la pérdida de carga en la distancia L, i es el gradiente hidráulico y K es el coeficiente de permeabilidad.

Con base en la expresión anterior, puede cuantificarse el caudal de flujo que circula a través de una sección (canal de flujo), limitada por dos líneas de flujo y dos curvas equipotenciales, en la forma siguiente:

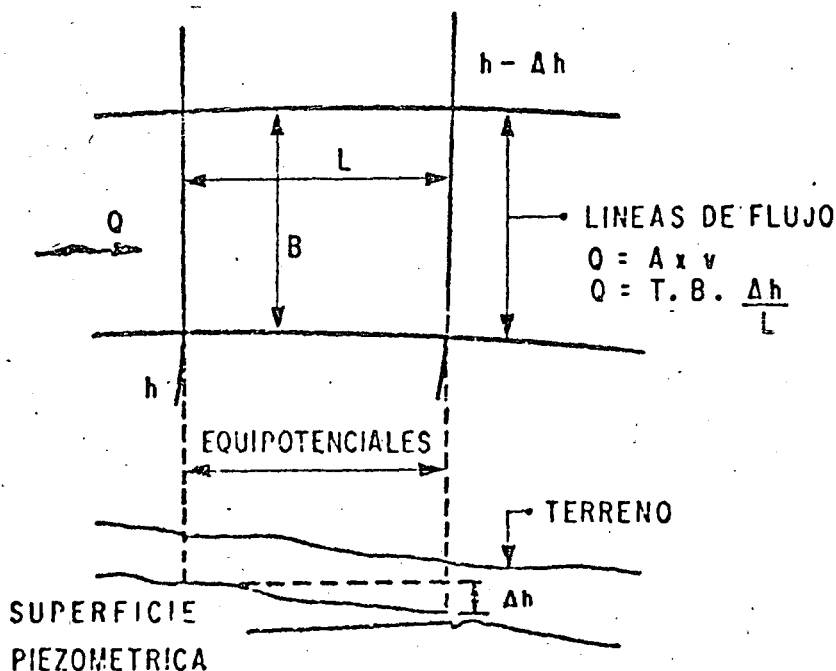
$$Q = Av = KA \frac{h}{L}$$

en la que A es el área de flujo. Utilizando el concepto de transmisibilidad, la expresión anterior queda

$$Q = T.B. \frac{h}{L}$$

en la que T es la transmisibilidad y B es el ancho medio de flujo.

Los valores de B y L son medidos directamente en la red de flujo, ver fig.



Evolución Piezométrica.-

La información necesaria para conocer la evolución piezométrica es la que se obtiene de la observación sistemática de la posición de los niveles estáticos o freáticos, cuya comparación y de acuerdo con la diferencia obtenida en un período determinado de tiempo, constituye el elemento básico para elaborar la configuración correspondiente.

La importancia de las curvas de igual evolución reside en que manifiestan los cambios registrados en el almacenamiento de un acuífero, en un período y bajo ciertas condiciones, pues definen áreas de abatimiento o ascensos de los niveles estáticos, es decir, áreas donde ha disminuido o aumentado el volumen de agua subterránea almacenado.

Esa información, relacionada con otros efectos conocidos, como puede ser el bombeo de pozos, indica las alteraciones que se han propiciado por la explotación de los acuíferos, en otras zonas puede conocerse lo ocurrido en épocas o períodos prolongados de estiaje, en áreas donde el drenado natural es más importante que el régimen de explotación con perforaciones.

Un aspecto importante del conocimiento de la evolución o fluctuaciones de los niveles estáticos, es el relativo a la calibración de modelos de simulación de comportamiento de un acuífero, los que se elaboran en niveles avanzados de estudio, con el fin de conocer y programar alternativas de explotación, definiendo previamente sus efectos.

Profundidad a los Niveles Estáticos.-

La elaboración de planos conteniendo curvas de igual profundidad al nivel estático o freático, es semejante a la comentada en párrafos anteriores, condición que implica tener los conocimientos básicos regionales y efectuar una depuración previa de los datos medidos, de tal forma que se logre una configuración confiable que considere todos los efectos que pueden influir en su forma.

Respecto a la utilidad de estas curvas se debe señalar que definen zonas donde los niveles se encuentran muy próximos a la superficie del terreno, identificándose por consiguiente, áreas de descarga por evapotranspiración o en caso de superficies de riego, zonas de drenaje problemático.

Por otra parte, el conocer la posición del nivel estático o freático, permite en ocasiones conocer la profundidad mínima que deben alcanzar las perforaciones y las áreas donde por condiciones económicas relacionadas con la profundidad de bombeo, no es recomendable perforar pozos para la satisfacción de ciertas necesidades.

Perfiles Piezométricos.-

Una práctica común en la interpretación de la información geohidrológica, es la elaboración de perfiles definiendo las formaciones geológicas del subsuelo y señalando la posición de los niveles de agua.

Este tipo de trabajos en ocasiones es muy ilustrativo, pues permite dar objetividad a la presentación de resultados y ayuda a estimar espesores y volúmenes almacenados de agua.

Hidrógrafos de Pozos.-

Hasta ahora se ha mencionado la necesidad y forma práctica de organizar la información piezométrica, así como la necesidad de depurar los datos antes de proceder a elaborar una configuración, no obstante, se ha omitido deliberadamente la forma de hacer esa depuración.

Una de las prácticas más comunes consiste en comparar observaciones en un mismo punto y en caso de resultar algún dato "anormal", a juicio del procesador, se elimina, requiriéndose experiencia para efectuar tal decisión en forma acertada. Entre las formas que facilitan tal actividad, conviene destacar la construcción de hidrógrafos de pozos, que consisten en un sistema de coordenadas, en el cual en abscisas se maneja tiempo y en ordenadas profundidad o elevación del nivel estático. Con tal gráfica un dato fuera de la tendencia normal, inmediatamente se identifica, recomendándose por consiguiente una revisión antes de eliminarlo.

Por otra parte, a las escalas de trabajo resulta mucho más objetivo, en una presentación, utilizar las gráficas señaladas, donde variaciones de pequeña magnitud son evidentes, condición que en las configuraciones no resulta igual, pues un pequeño desplazamiento de una curva en ocasiones no es apreciable.

Una ventaja más que hace recomendable la elaboración de los hidrógrafos, está en la facilidad que presentan para conocer en un mismo punto los cambios de nivel que ocurren con el tiempo, fluctuaciones cuyo análisis son importantes de conocer en la realización de un estudio geohidrológico, pues permiten identificar con conocimientos adicionales, los efectos predominantes que modifican las condiciones geohidrológicas regionales.

En el caso de la elaboración de modelos de simulación, la comparación de resultados en la etapa de calibración es mucho más fácil con los hidrógrafos de pozos y los correspondientes a puntos definidos en el modelo elaborado, teniéndose también que en esa forma, se conocen las desviaciones resultantes a modificar con las consideraciones hechas con el modelo.

Con todo lo expuesto, resulta evidente la conveniencia de elaborar las gráficas descritas, las que en zonas donde abunden puntos de observación, podrán realizarse para puntos seleccionados que permitan caracterizar toda el área en estudio.

Niveles Dinámicos.

Un dato piezométrico del cual hasta ahora no se ha hecho mención, es el correspondiente a los niveles dinámicos, también conocidos como niveles de bombeo, cuya utilidad está restringida por la serie de efectos que pueden modificar su resultado y por la dificultad que se tendría si se quisiera tener características constantes en los diferentes tiempos de observación. Basta con pensar que en un mismo pozo puede cambiar con pequeñas variaciones del caudal de extracción y con el tiempo mismo que lleva operando.

No obstante, es común manejar estos datos acompañados del reporte del tiempo que llevaba en operación el pozo o pozos próximos y de los caudales de operación, siendo factible con esos elementos, calcular el caudal específico, parámetro relacionado con la transmisibilidad de las formaciones, tema de pláticas posteriores

EFFECTOS QUE PROPICIAN CAMBIOS EN LA POSICION DE LOS NIVELES ESTATICOS DE LOS ACUIFEROS.

Como último punto y a manera de resumen se des-

cribirán en forma breve algunas causas y efectos que propician cambios en la posición de los niveles de agua.

Las variaciones que manifiestan los niveles de agua en los acuíferos pueden ocurrir en períodos prolongados o bien en períodos cortos, debiéndose tener en ambos casos, observaciones que permitan definir su forma y duración, las que se consiguen midiendo sistemáticamente la posición del nivel correspondiente, en pozos que se elijen de observación, tomando siempre en cada uno el mismo punto de referencia.

Entre las causas que propician variaciones con siderables debe destacarse la lluvia, la que en esencia puede considerarse como única fuente de recarga y por tanto, es una fuente intermitente que varía día con día y año con año. La descarga, por otra parte, que se manifiesta con disminución en las elevaciones del nivel, puede ser natural o artificial, cuya magnitud depende en el primer caso, de la elevación original de los niveles, los que determinan el gradiente hidráulico de escurrimiento, mientras que en el segundo caso, la causa más común es el bombeo por medio de pozos, de cuya magnitud depende la velocidad de abatimiento de los niveles estáticos.

En el caso de una descarga natural los factores que intervienen en el abatimiento de los niveles son:

- a).- La capacidad de transmisión del agua, que a su vez depende de la permeabilidad de los materiales que constituyen el acuífero y del espesor de éste (K y b).
- b).- Del gradiente hidráulico bajo el cual ocurre el flujo de descarga.
- c).- Del coeficiente de almacenamiento del acuífero (S), término directamente relacionado con la porosidad y rendimiento específico de los materiales.

Con los elementos anteriores Jacob (1) encontró que el logaritmo de (h) la elevación del nivel, disminuye en forma directamente proporcional con el tiempo.

(1) Jacob.- Correlation of ground water leveles and precipita tion on Long Island, N. Y., (1944, pp 566-567).

Por otra parte, al hablar de que la lluvia es fuente de recarga al acuífero, no debe pensarse que su efecto en todos los casos es inmediato, pues además de que la distribución e intensidad de la precipitación tienen un efecto notable, debe considerarse también que parte llega a escurrir y otra se evapora, restando la que puede alcanzar a alimentar a los mantos subterráneos, a los que puede llegar después de períodos cortos o muy prolongados, dependiendo de que el nivel de agua se encuentre somero o profundo y de la permeabilidad vertical de los materiales que sobreyacen a las formaciones acuíferas.

Una causa común que propicia abatimientos por períodos prolongados de los niveles, e inclusive abatimientos residuales no recuperables por recarga natural a los acuíferos, es el bombeo con pozos, cuyos efectos se detectan con información sistemática que en todos los casos se recomienda obtener, por ser de gran valor para el estudio de los acuíferos.

Fluctuaciones por períodos cortos de los niveles de agua pueden ocurrir por diferentes causas, requiriéndose para lograr su detección una frecuencia apropiada de observaciones, e inclusive un registro continuo en algunos casos.

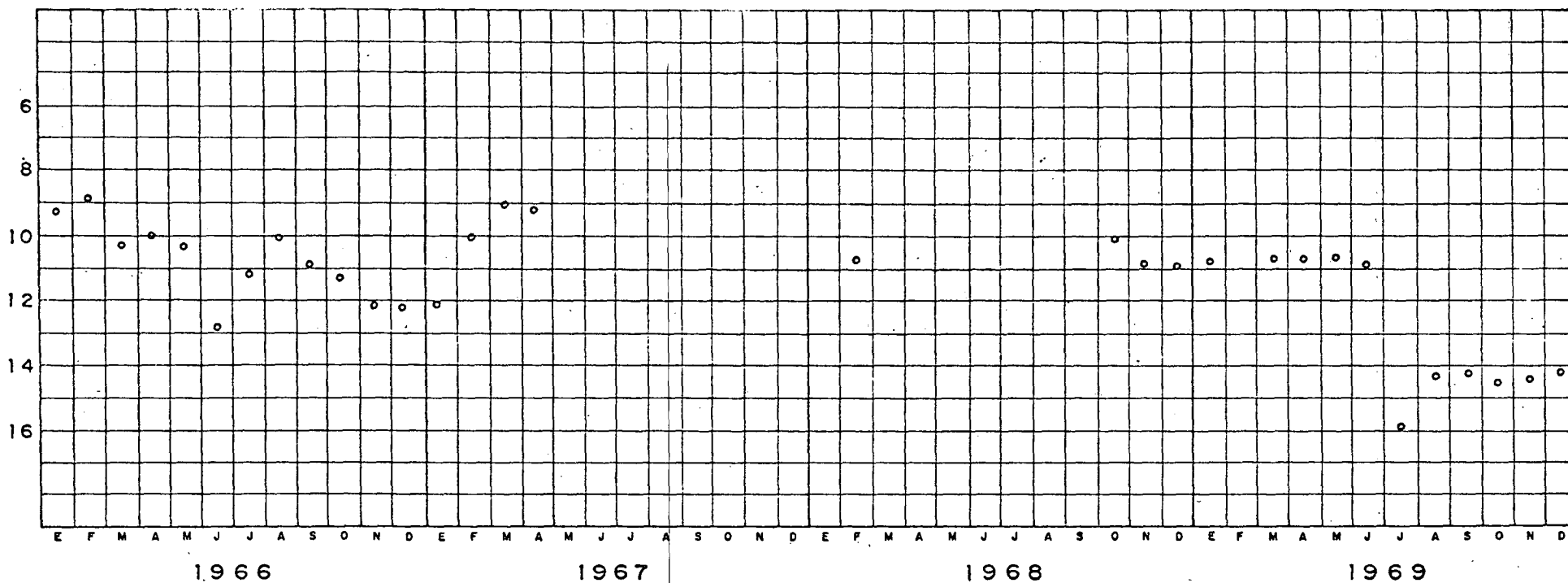
La causa más común que propicia cambios instántanos en la posición del nivel de agua, es el bombeo o suspensión de operación de pozos, cuyo registro de efectos es un elemento importante que se utiliza para la complementación de estudios geohidrológicos, tal como se verá en capítulos subsecuentes.

Otras causas que en México no es común registrar, pero que investigaciones en otros países han permitido conocer efectos, son los temblores de tierra, cuya onda de movimiento que provoca en acuíferos confinados expansiones y compresiones puede ser observada, habiéndose observado en registros continuos que las variaciones por este motivo, se caracterizan porque los abatimientos y recuperaciones provocados con respecto a un nivel original son de la misma magnitud.

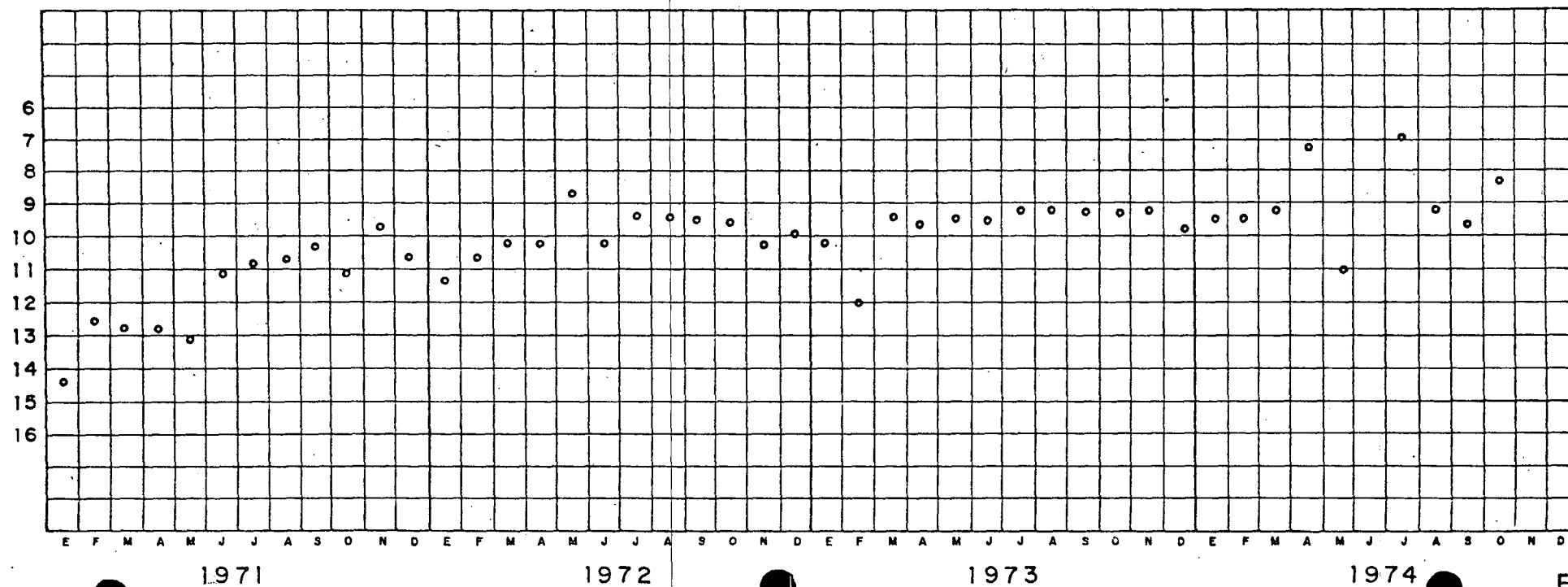
En otras ocasiones se han llegado a detectar cambios propiciados por variaciones en la presión barométrica y por el movimiento de mareas en acuíferos costeros.

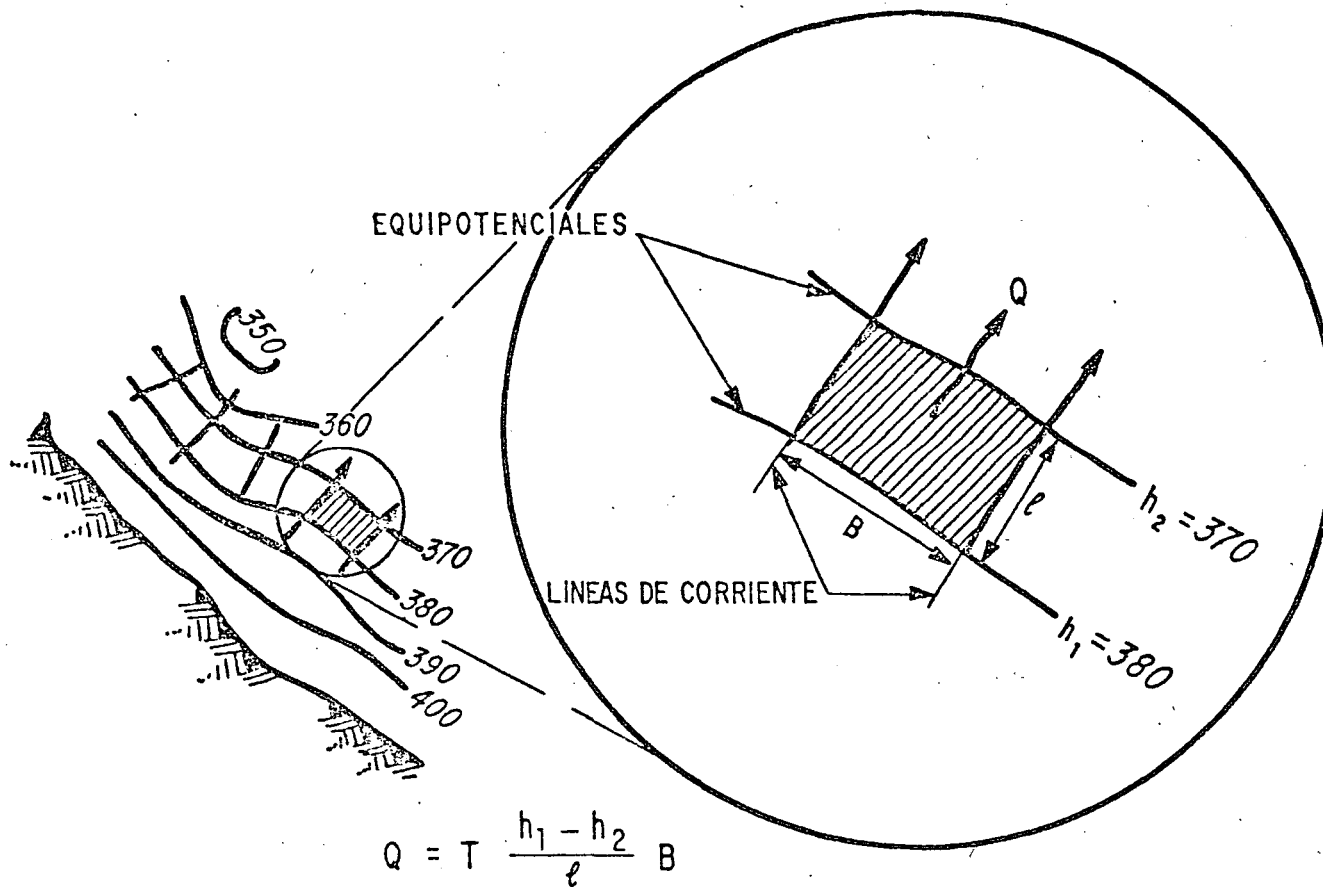
HIDROGRAFO DE UN FUZO

PROFUNDIDAD AL NIVEL ESTÁTICO, EN M.



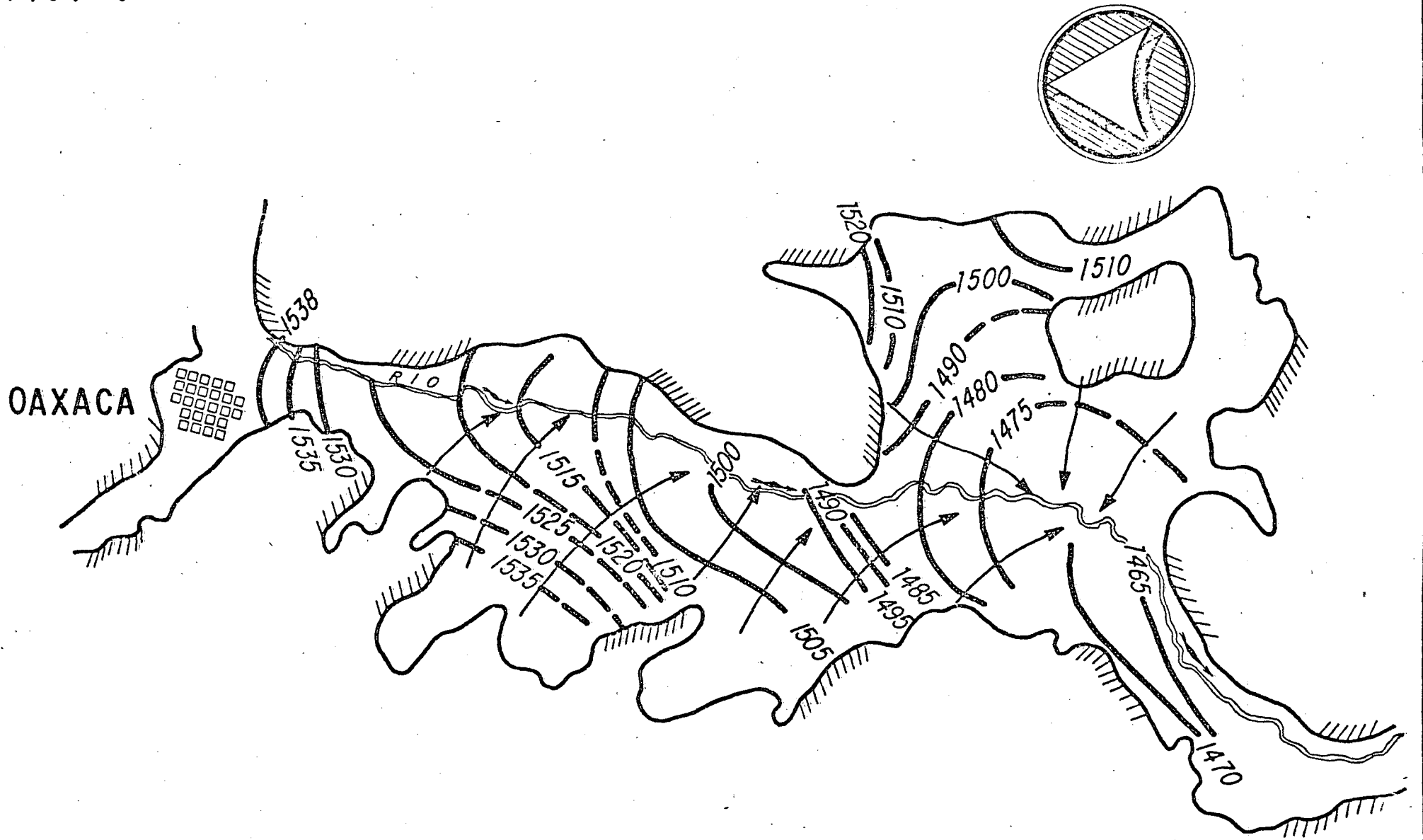
PROFUNDIDAD AL NIVEL ESTÁTICO, EN M.



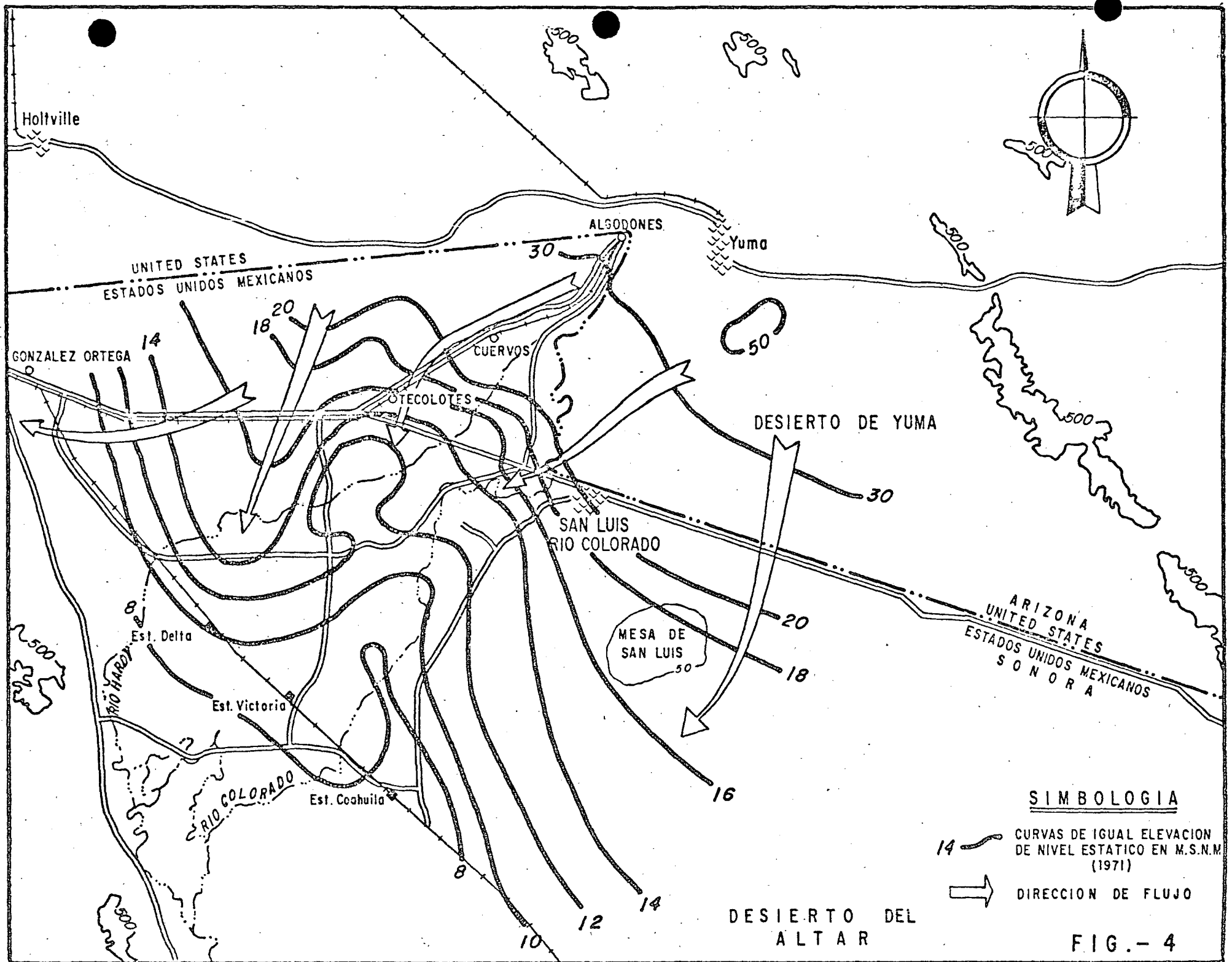


CALCULO DE CAUDALES DE FLUJO SUBTERRANEO

FIG.- 3



CONFIGURACION DE ELEVACION NIVEL ESTATICO MOSTRANDO LA INFLUENCIA QUE TIENEN
LOS LIMITES GEOLOGICOS Y LOS ESCURRIMIENTOS SUPERFICIALES

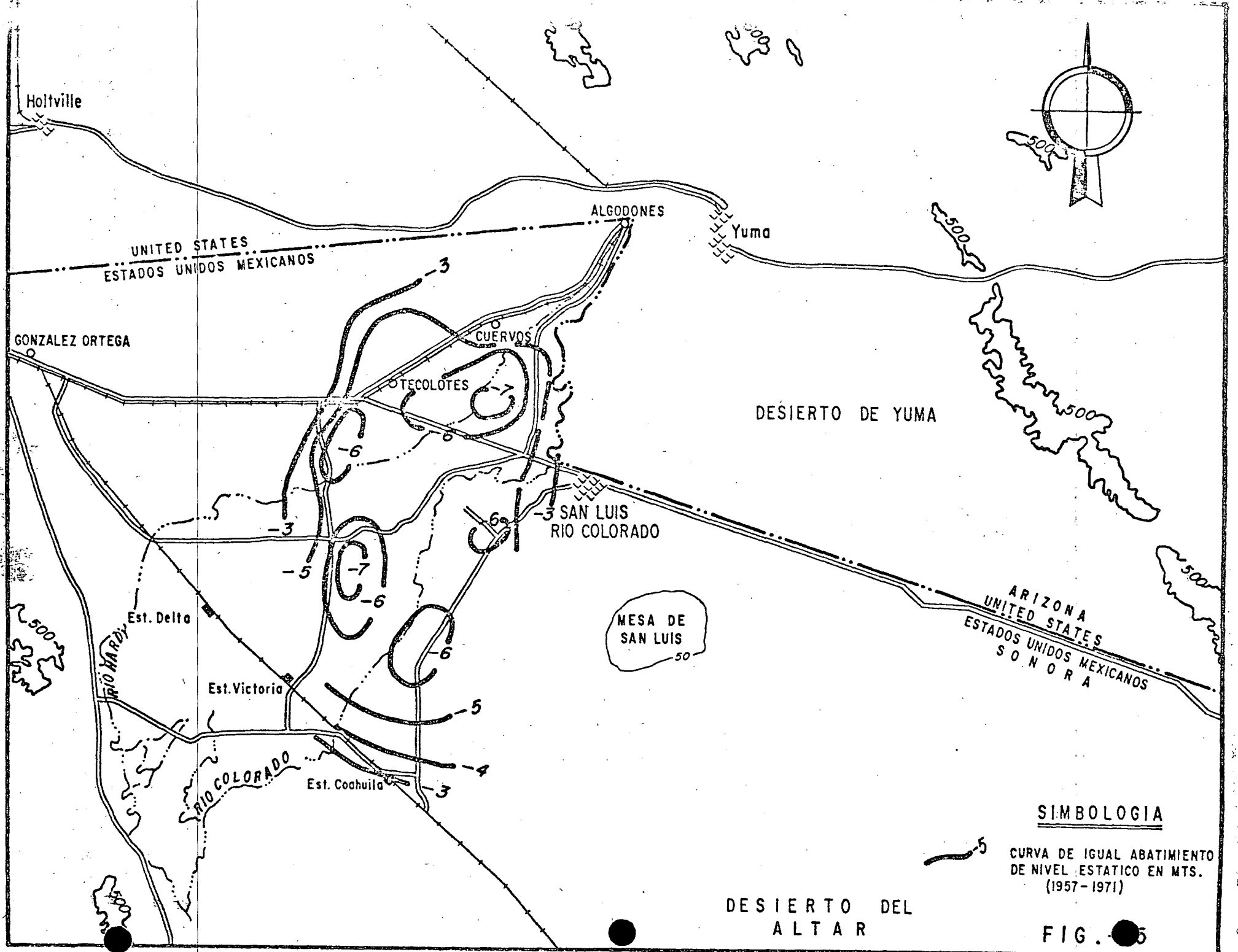


SIMBOLOGIA

- 14 CURVAS DE IGUAL ELEVACION DE NIVEL ESTATICO EN M.S.N.M. (1971)
- DIRECCION DE FLUJO

DESIERTO DEL ALTAR

FIG.- 4



Holtville

UNITED STATES
ESTADOS UNIDOS MEXICANOS

ALGODONES

Yuma

GONZALEZ ORTEGA

CUERVOS

TECOLOTES

DESIERTO DE YUMA

SAN LUIS
RIO COLORADO

MESA DE
SAN LUIS

ARIZONA
UNITED STATES
ESTADOS UNIDOS MEXICANOS
SONORA

Est. Delta

Est. Victoria

Est. Coahuila

RIO HARDY

RIO COLORADO

SIMBOLOGIA

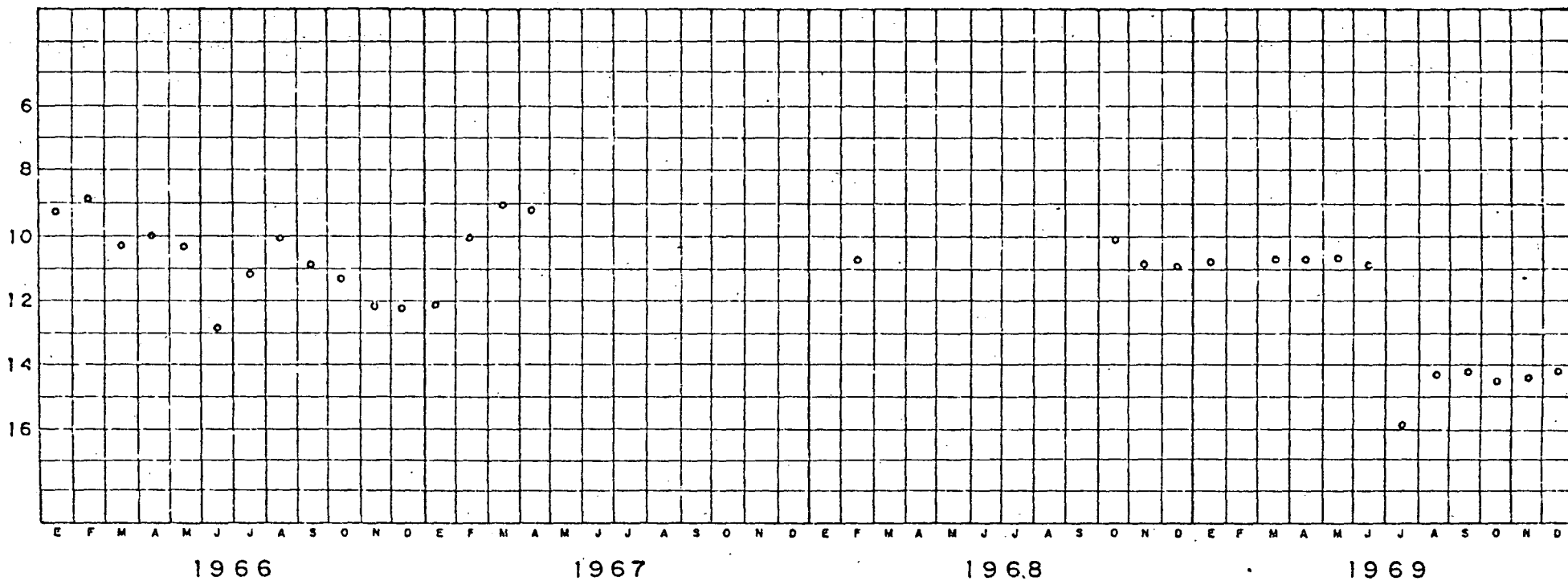
CURVA DE IGUAL ABATIMIENTO
DE NIVEL ESTADICO EN MTS.
(1957-1971)

DESIERTO DEL
ALTAR

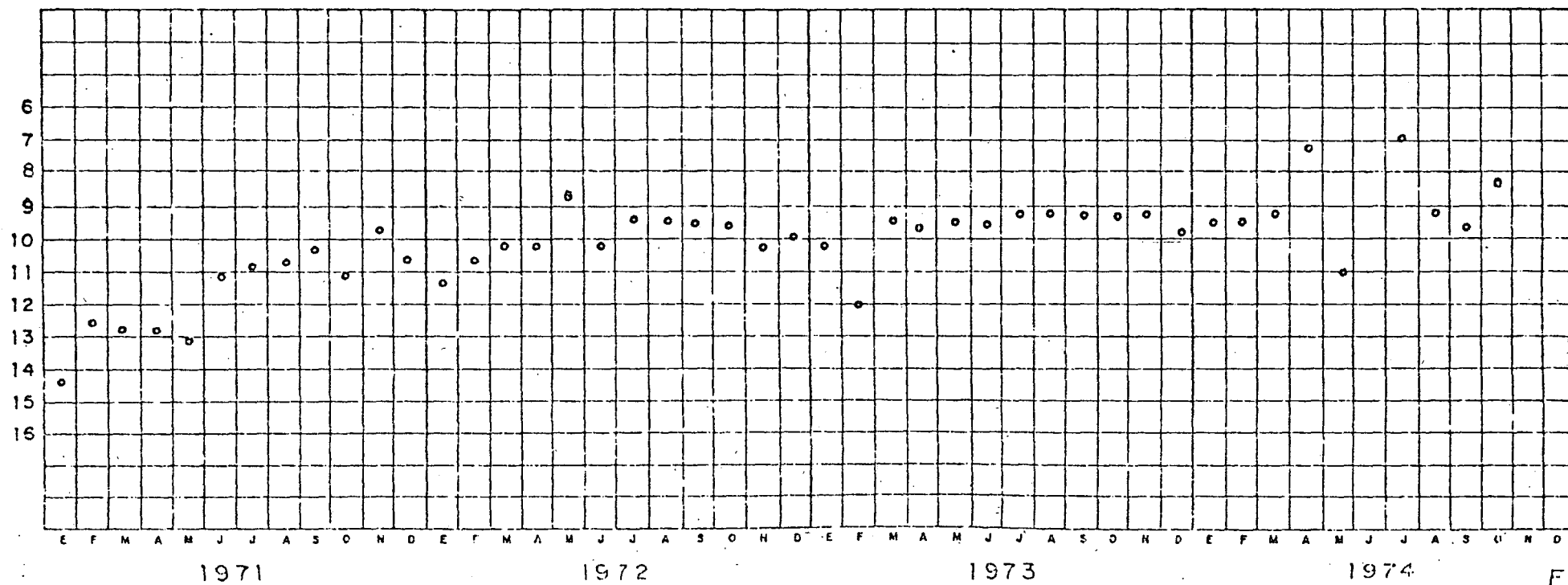
FIG. 5

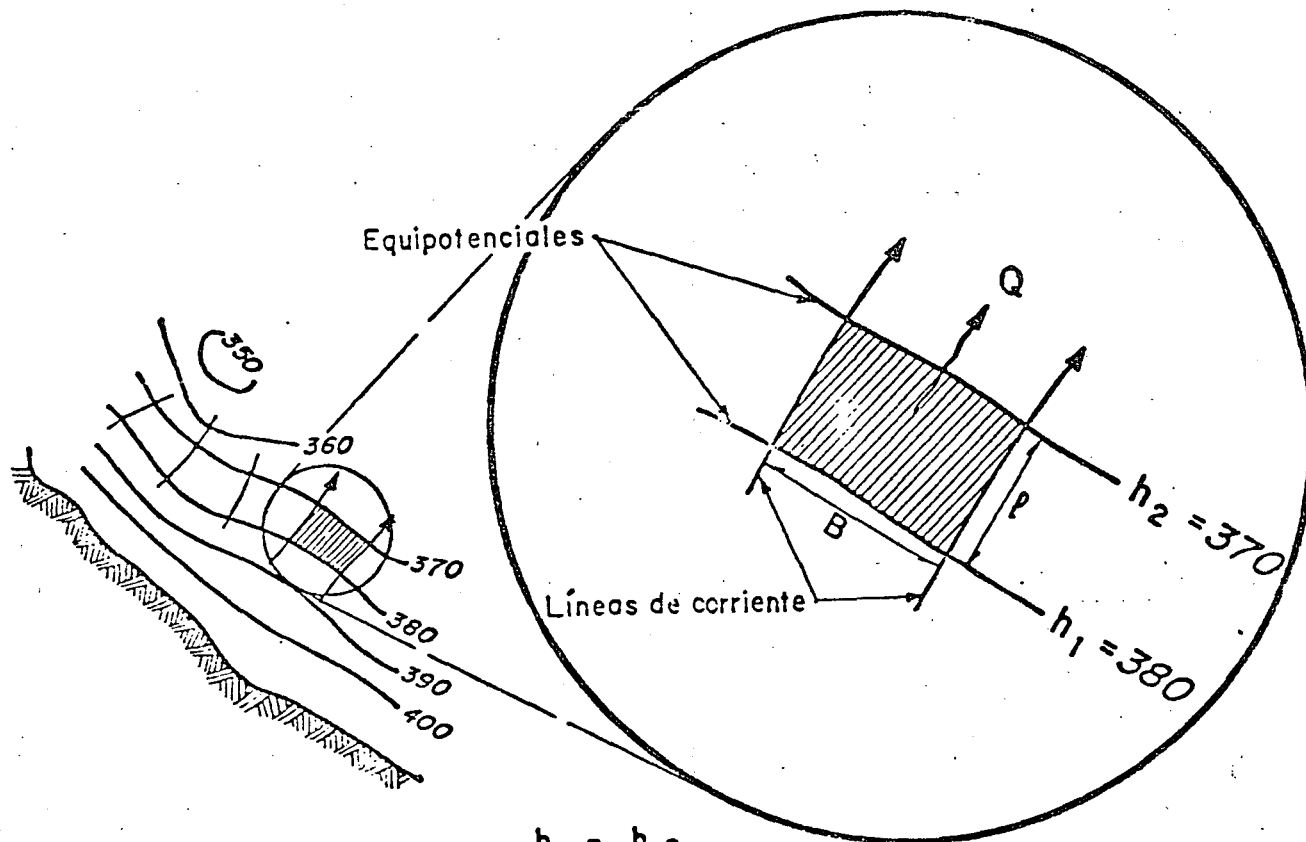
HIDROGRAFO DE UN POZO

PROFUNDIDAD AL NIVEL ESTÁTICO, EN M.



PROFUNDIDAD AL NIVEL ESTÁTICO, EN M.



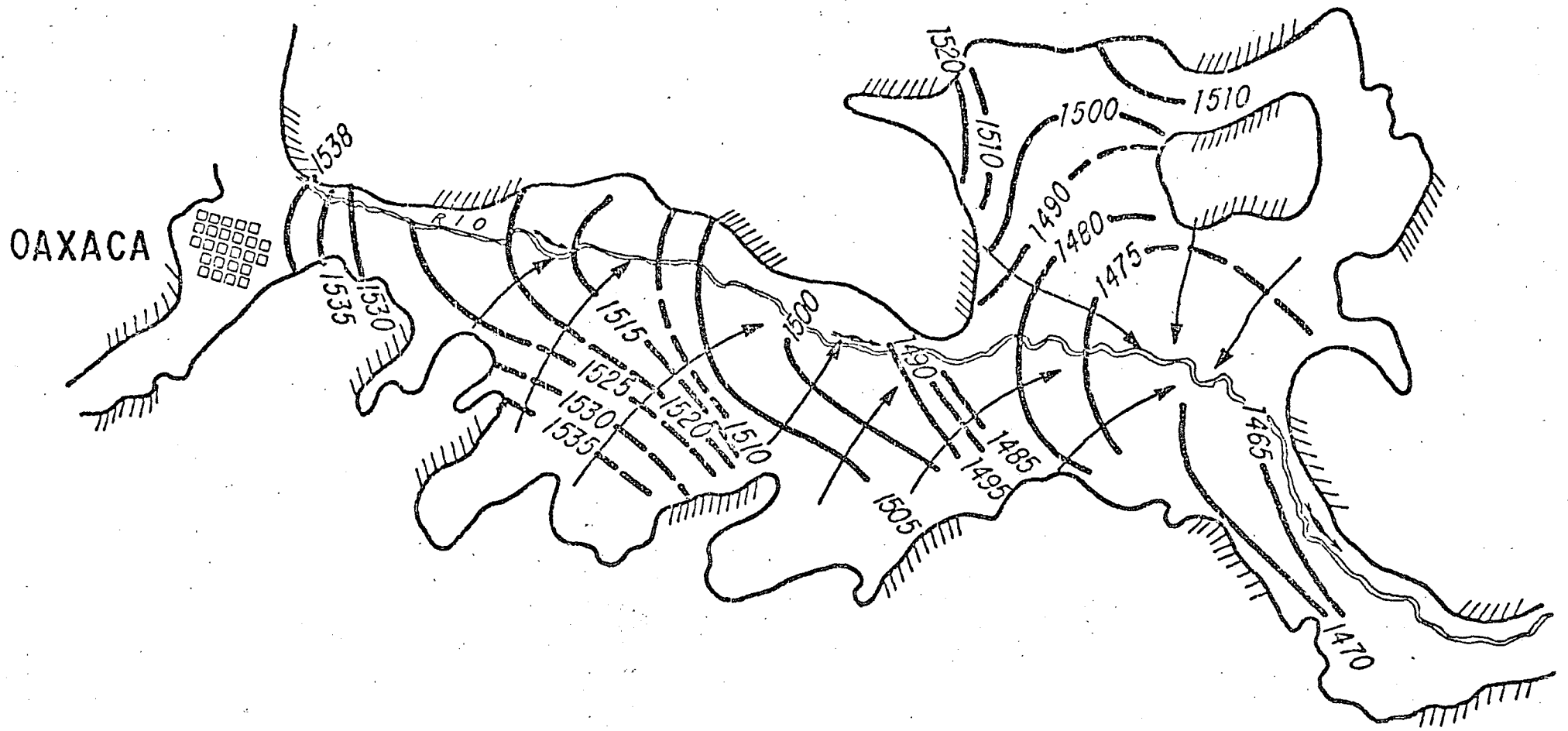


$$Q = T \frac{h_1 - h_2}{l} B$$

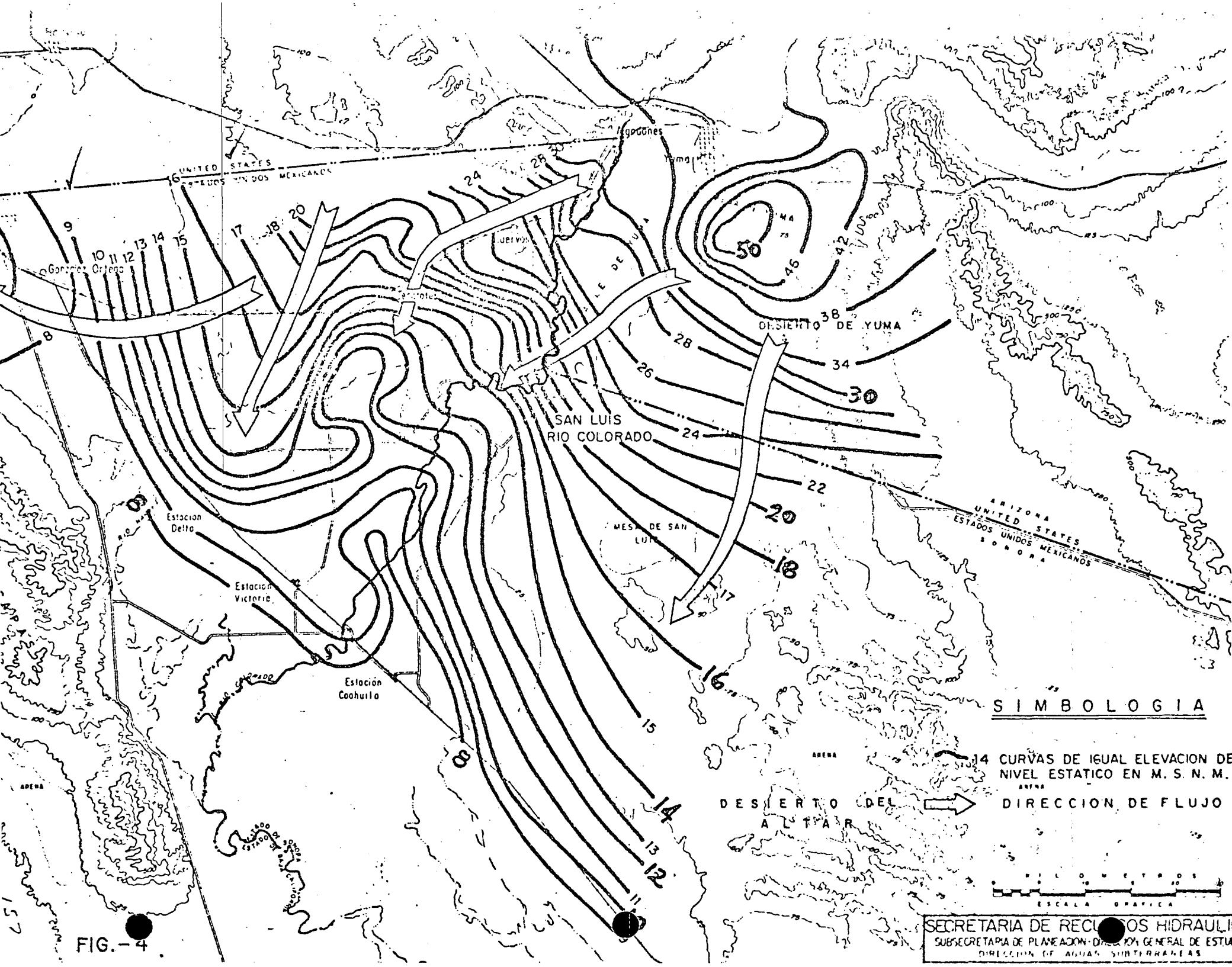
CALCULO DE CAUDALES DE FLUJO SUBTERRANEO

FIG. - 2



155

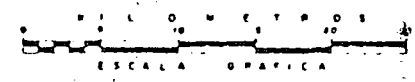


CONFIGURACION DE ELEVACION NIVEL ESTATICO MOSTRANDO LA INFLUENCIA QUE TIENEN
 LOS LIMITES GEOLOGICOS Y LOS ESCURRIMIENTOS SUPERFICIALES



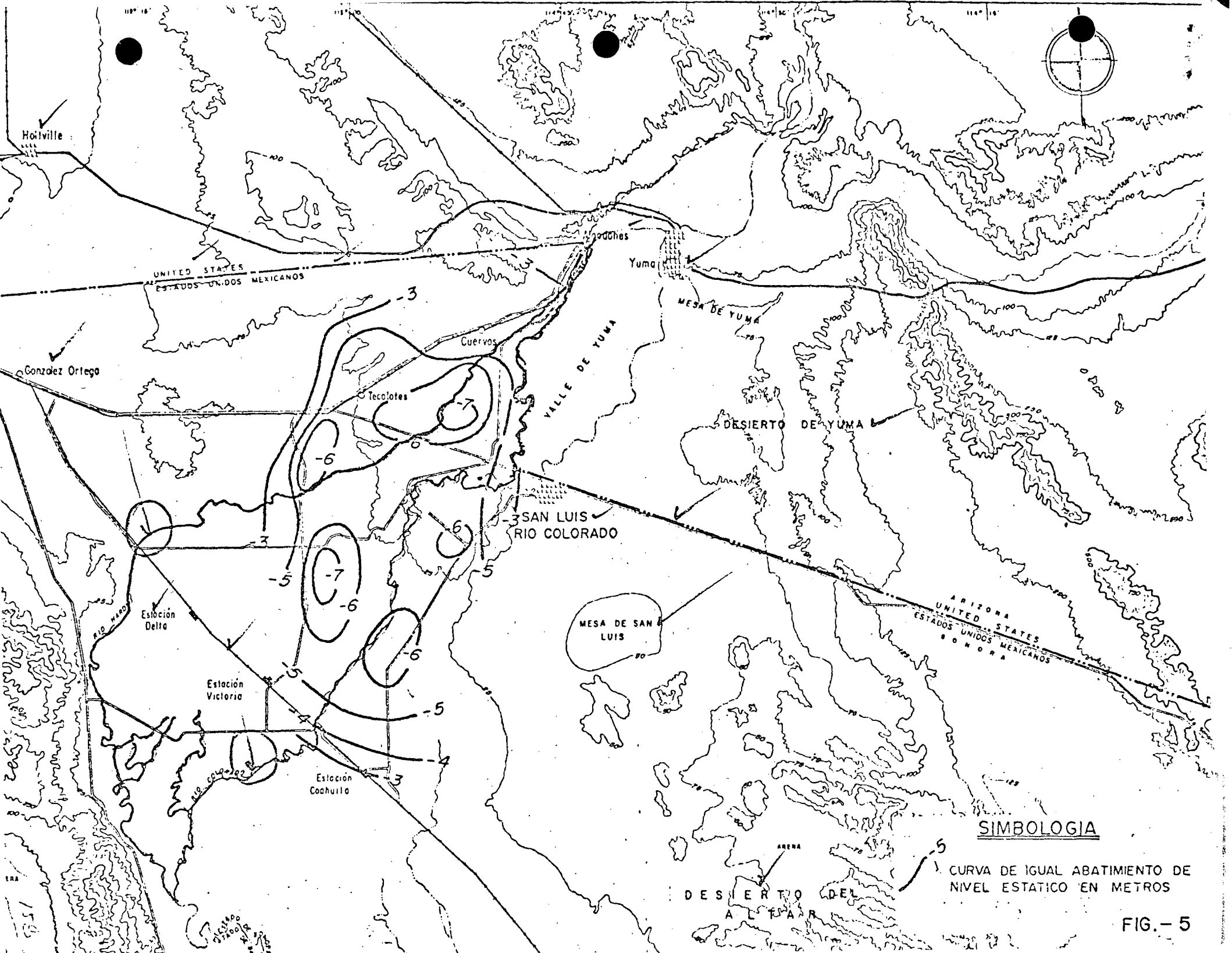
SIMBOLOGIA

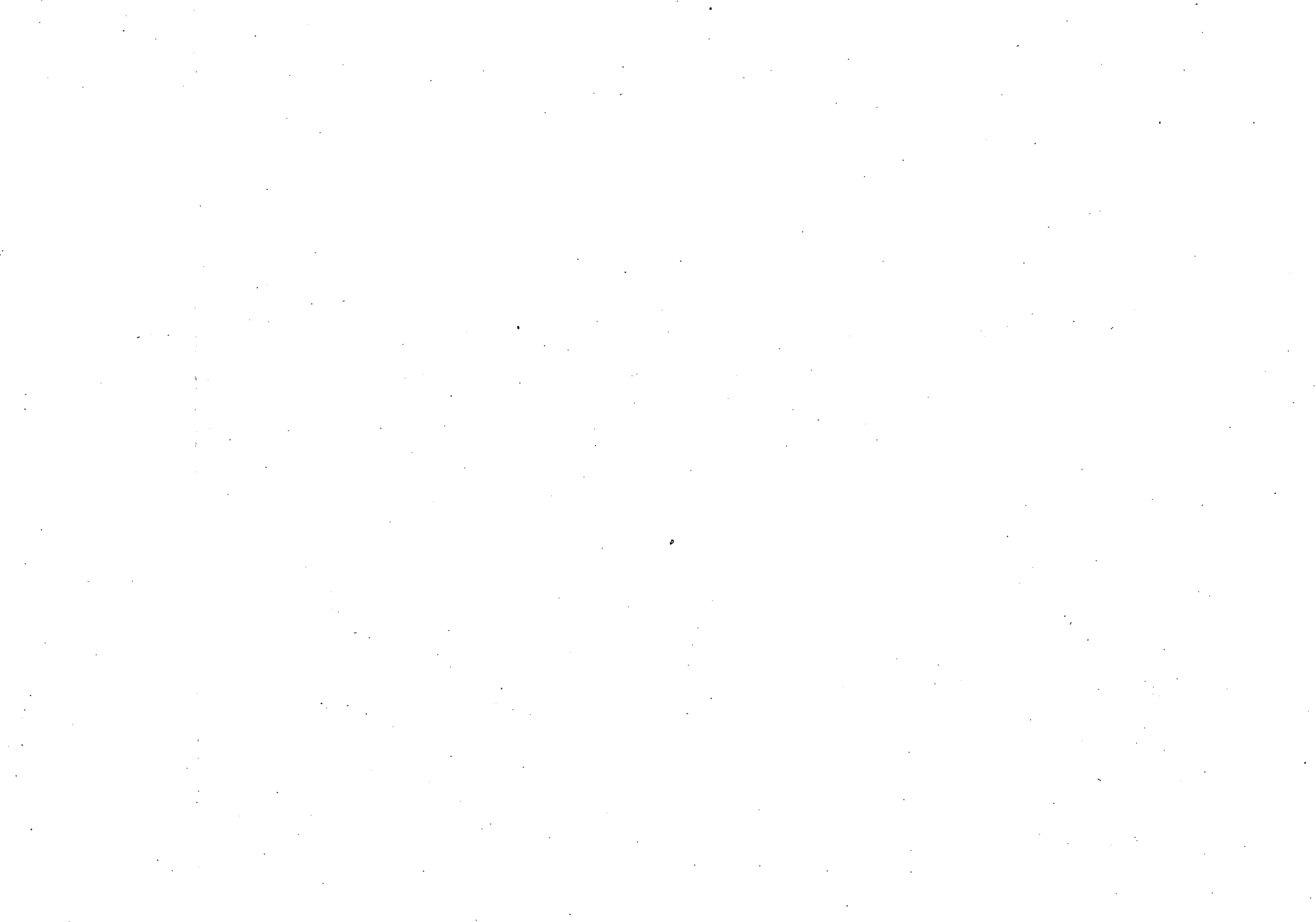
-  14 CURVAS DE IGUAL ELEVACION DE NIVEL ESTATICO EN M. S. N. M.
-  DIRECCION DE FLUJO



SECRETARIA DE RECURSOS HIDRAULICOS
SUBSECRETARIA DE PLANEACION-DIRECCION GENERAL DE ESTUDIOS
DIRECCION DE AGUAS SUBTERRANEAS

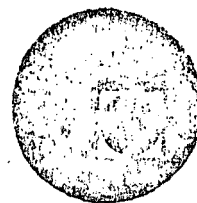
FIG.-4







centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería; unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 8: EL AGUA SUBTERRANEA EN RELACION
CON LOS FENOMENOS QUE INTEGRAN -
EL CICLO HIDROLOGICO

ING. VICTOR DEL RAZO

OCTUBRE, 1978.



EL AGUA SUBTERRANEA EN RELACION CON LOS FENOMENOS QUE INTEGRAN

EL CICLO HIDROLOGICO

I.- EL CICLO HIDROLOGICO.

El ciclo hidrológico es un sistema circulatorio que incluye e interrelaciona prácticamente la totalidad del agua existente en la tierra. Sólo quedan excluidas de este ciclo las llamadas "aguas fósiles" o "aguas congénitas", generadas por procesos magmáticos o metamórficos, y atrapadas en las formaciones geológicas; pero su cuantía no es de consideración con respecto al volumen de las aguas comprendidas en el ciclo.

El agua subterránea también es parte integrante de dicho sistema circulatorio: la recarga de los acuíferos y la circulación subterránea del agua hasta las zonas de descarga, representan la parte del ciclo que tiene lugar en el subsuelo. Existe una estrecha relación entre el agua subterránea y los fenómenos que integran el ciclo hidrológico. En efecto, la precipitación pluvial constituye la fuente de recarga de los recipientes subterráneos; el escurrimiento superficial es también una importante fuente de recarga y, en algunos casos, es generado parcialmente por una aportación del almacenamiento subterráneo a los cauces; la infiltración es el fenómeno mediante el cual el agua ingresa al subsuelo y, eventualmente, llega a la zona de saturación, y la evapotranspiración - constituye, en ocasiones, un mecanismo de descarga de los acuíferos. Por todo esto, aunque la Geohidrología tiene por objeto de estudio el agua subterránea, debe tomar en cuenta también, en términos generales, aquella parte del ciclo que tiene lugar en la superficie (Ver figura 1).

Como es bien sabido, el agua precipitada sobre la superficie de la tierra se distribuye en la forma siguiente: una parte retorna a la atmósfera a través de la evapotranspiración; otra, escurre superficialmente, y el resto se infiltra. Lo anterior puede expresarse:

$$P = Ev + s + I$$

siendo P la cantidad de agua precipitada; Ev, la evapotranspiración real; s, el volumen de escurrimiento superficial, e

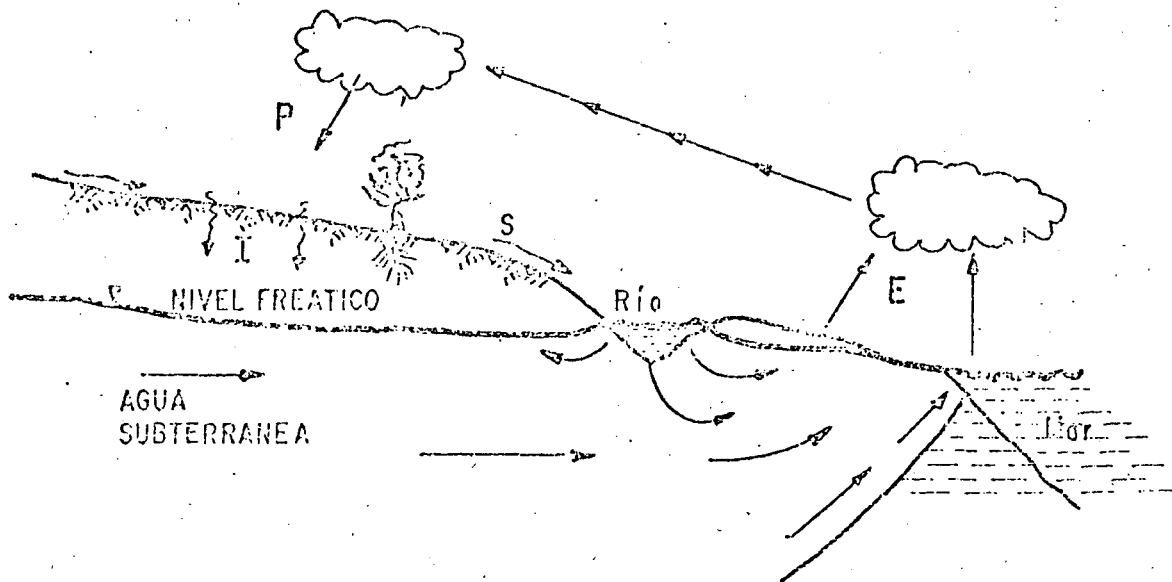


FIGURA 1.- EL AGUA SUBTERRANEA FORMA PARTE DEL CICLO HIDROLOGICO. POR ELLO GUARDA UNA ESTRECHA INTER-RELACION CON EL AGUA SUPERFICIAL.

I, el volumen infiltrado. La expresión anterior es la llamada "Ecuación del Ciclo Hidrológico" en su forma más simple.

Es importante considerar a cada uno de los fenómenos anteriores en su relación con la presencia, distribución y comportamiento del agua subterránea.

II.- LA PRECIPITACION PLUVIAL: FUENTE DE RECARGA DE LOS DEPOSITOS SUBTERRANEOS.

Por lo general, en los estudios geohidrológicos no se requiere de un conocimiento muy detallado del régimen pluviométrico, ni es necesario realizar análisis complejos como los que se llevan a cabo en estudios de hidrología superficial; así, por ejemplo, las curvas intensidad-duración-frecuencia, las curvas áreas-intensidad, o la generación de series cronológicas, no son de mayor utilidad para el geohidrólogo. Esto se debe a que los recipientes subterráneos actúan como enormes reguladores que atenúan las variaciones hidrológicas superficiales.

La disponibilidad de agua subterránea de una zona está limitada, en gran parte, por la rapidez con que se renueva el recurso, y uno de los factores principales de que esto depende es la magnitud y distribución de la precipitación pluvial; el otro factor dominante es de carácter geológico, como se verá más adelante. De aquí que sea importante, en un estudio geohidrológico, tener una idea más o menos aproximada de los volúmenes de agua que se precipitan sobre la zona considerada, así como de su variación en el área y en el tiempo.

II.1.- La Precipitación Anual.

El procesamiento de los datos pluviométricos con fines geohidrológicos consiste, primero, en determinar la precipitación anual y su variación en el tiempo. Para tal efecto, se trazan gráficas, como la ilustrada en la figura 2, que muestran la variación de la precipitación anual en un intervalo de tiempo de varios años (10 a 20), y la media anual del mismo lapso. En particular, es importante conocer la precipitación del ciclo anual en que se llevó a cabo el estudio geohidrológico, porque el volumen de recarga que recibe un acuífero guarda cierta relación con la magnitud de la precipitación pluvial. Esta relación no es sencilla ni constan

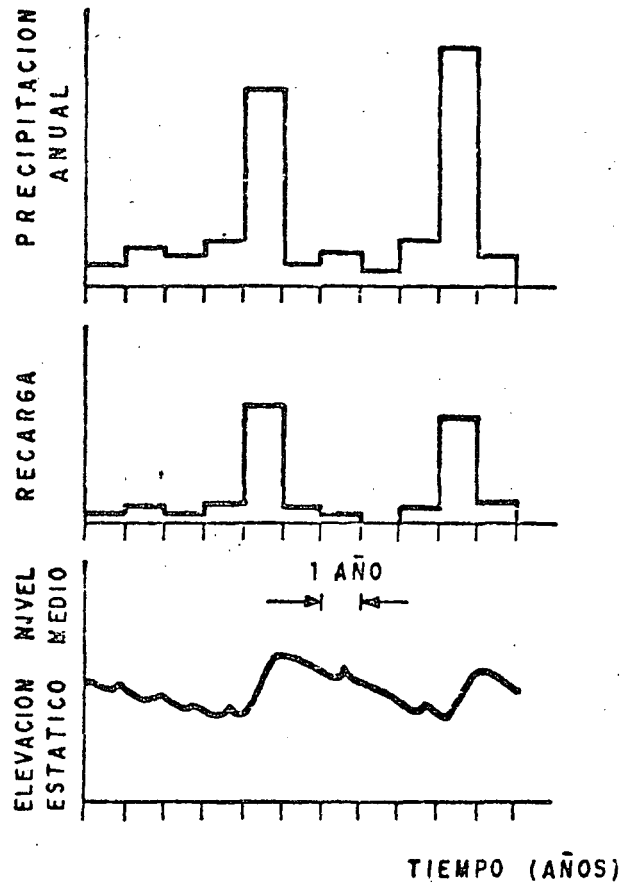


FIGURA 2.- LA VARIACION DE LA PRECIPITACION ANUAL DA UNA IDEA DE LA PROBABLE VARIABILIDAD DE LA RECARGA DE LOS ACUIFEROS. EN LAS ZONAS ARIDAS LA RECARGA SUELE SER SIGNIFICATIVA UNICAMENTE EN AÑOS RELATIVAMENTE LLUVIOSOS.

te, ya que en el fenómeno de la recarga influyen muchos otros factores, además de la cuantía de la precipitación; pero, en general, cabe esperar una mayor recarga durante años lluviosos que durante años secos. Por esto, para no sobre-estimar o subestimar la disponibilidad de agua subterránea, deben conocerse cuáles fueron las condiciones de precipitación que prevalecieron en el ciclo para el cual se efectuó la estimación de la recarga.

II.2.- Cuantificación del Volumen Precipitado.

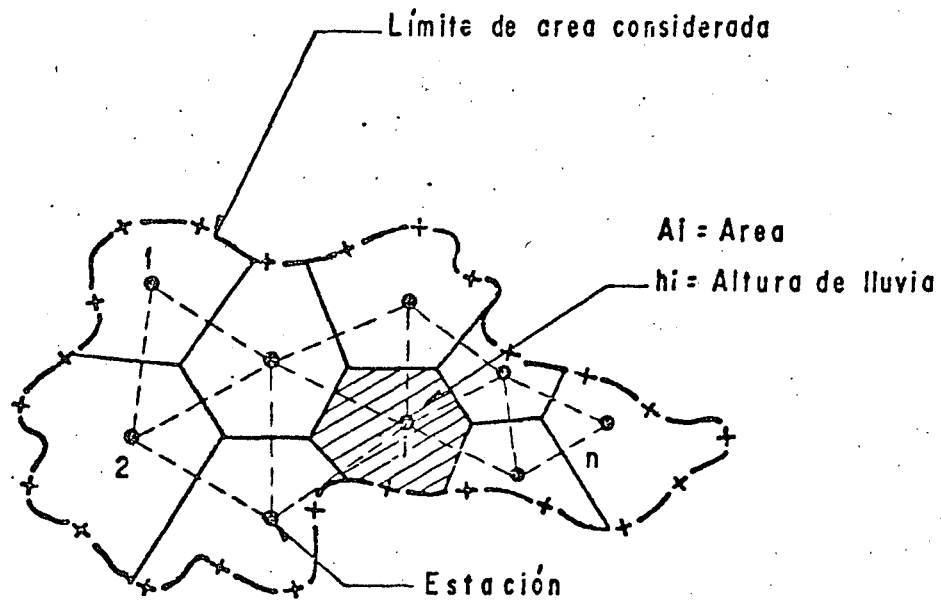
La cuantificación del volumen precipitado se basa en mediciones de la altura de lluvia, efectuadas mediante pluviómetros o pluviógrafos instalados en las estaciones climatológicas. Existen tres métodos para calcular el volumen de lluvia, a partir de los datos registrados en estaciones distribuidas en la zona estudiada: el método aritmético, el método de Thiessen y el método de las isohietas, siendo los dos últimos los más confiables.

En el método aritmético se calcula el volumen de lluvia multiplicando el área de la zona estudiada por la precipitación media, calculada como la media aritmética de las alturas de lluvia registradas en las estaciones climatológicas.

El método de Thiessen consiste en trazar un polígono de influencia para cada estación; los vértices del polígono quedan definidos por la intersección de las mediatrices de los triángulos formados por la estación considerada y las estaciones adyacentes a ella; se supone que en el área de influencia así definida, la altura de lluvia es igual a la registrada en la propia estación. El volumen de precipitación se calcula como la suma de los productos de las áreas de influencia de las estaciones por sus respectivas alturas de lluvia (Ver figura 3).

El método de las isohietas consiste en trazar curvas de igual precipitación pluvial, con apoyo en las alturas de lluvia registradas en las estaciones; en el trazo se toma en cuenta la influencia de la orografía. Se miden gráficamente las áreas comprendidas entre isohietas adyacentes, y se multiplican por sus respectivas láminas medias de lluvia. El volumen precipitado está dado por la suma de estos productos.

La distribución de la lluvia en el área se ilustra mediante las isohietas correspondientes a un intervalo de varios años (Ver figura 4).



$$\text{Volumen precipitado} = \sum_{i=1}^n A_i \cdot h_i$$

FIGURA 3.— CUANTIFICACION DEL VOLUMEN PRECIPITADO POR EL METODO DE THIESSEN.

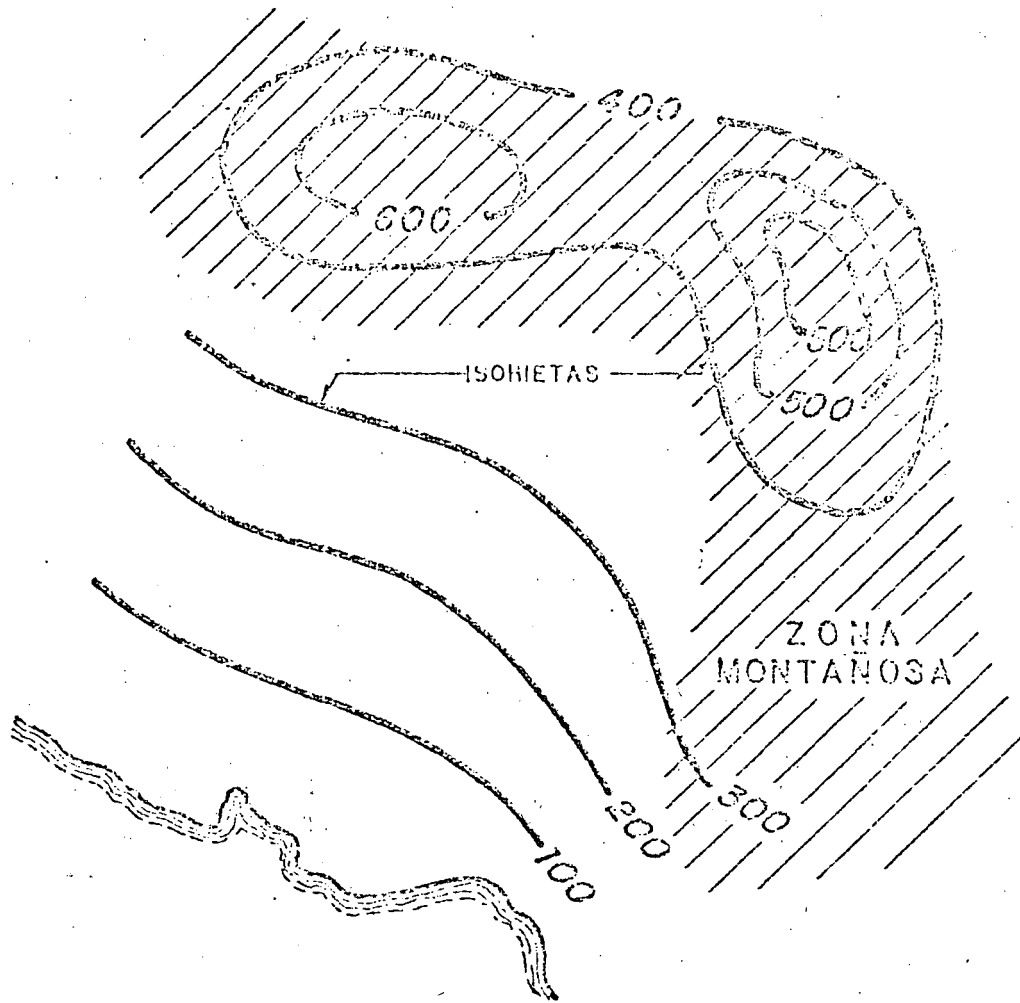


FIGURA 4.- LA MAGNITUD E INTENSIDAD DE LA LLUVIA SON ALGUNOS DE LOS FACTORES QUE INFLUYEN EN LA RECARGA DE LOS ACUIFEROS. LAS ISOHIETAS ILUSTRAN LA DISTRIBUCION DE LA LLUVIA EN EL AREA.

II.3.- La Intensidad de Lluvia.

Otro aspecto que debe conocerse, al menos en forma cualitativa, es el que se refiere a la intensidad de lluvia, factor que juega un papel muy importante en el fenómeno de la infiltración. Para un mismo volumen precipitado y condiciones geológicas idénticas, la cantidad de agua infiltrada puede variar ampliamente dependiendo de la intensidad de lluvia; en general, favorecen más la infiltración las lluvias de baja intensidad y larga duración que los aguaceros torrenciales de corta duración.

La intensidad de lluvia se deduce a partir de las observaciones realizadas en pluviógrafos, y se expresa como una lámina de agua por unidad de tiempo.

Puesto que en el estudio cuantitativo del agua subterránea comúnmente se trabaja con períodos largos (uno o varios años), una representación útil de la distribución de la lluvia en el tiempo es la gráfica de precipitación media mensual correspondiente a una estación y a un cierto intervalo de tiempo. En una gráfica de este tipo, como la ejemplificada en la figura 5, puede apreciarse si hay una o más temporadas de lluvia bien definidas, o si la precipitación tiene una distribución más amplia en el año; para un año particular, la gráfica de precipitación mensual indica si la lluvia se distribuyó en toda la temporada, o si se concentró en alguno de los meses. Un conocimiento más detallado de la intensidad puede inferirse de los registros de pluviógrafos que proporcionan datos respecto a las intensidades máximas correspondientes a diferentes duraciones de lluvia (Ver figura 6).

III.- LA INFILTRACION Y LA RECARGA DE LOS ACUIFEROS.

Al comenzar la precipitación pluvial, una parte de ella es interceptada por la vegetación, y otra parte queda retenida en las pequeñas depresiones topográficas. Una vez que la capacidad de intercepción y la detención superficial del suelo han sido satisfechas, se inicia la infiltración; ya en el subsuelo el agua circula y se distribuye conforme a las condiciones geológicas y al contenido de humedad de las formaciones existentes en él.

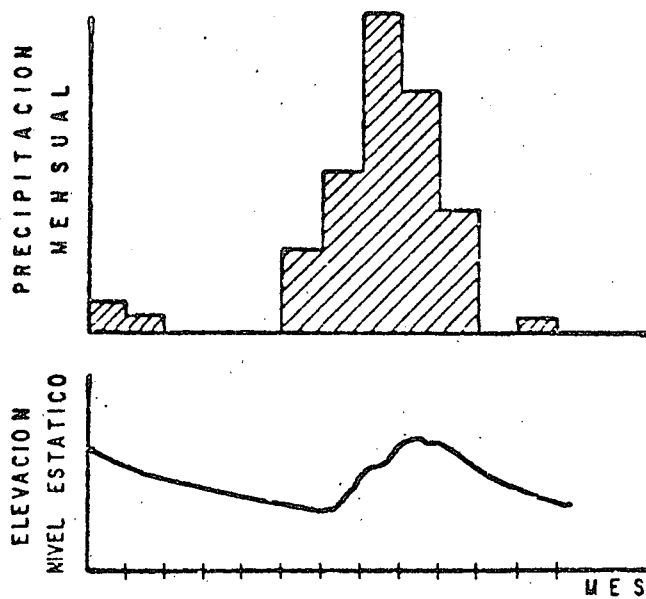


FIGURA 5 .- LA GRAFICA DE PRECIPITACION MENSUAL CORRELACIONADA CON EL COMPORTAMIENTO DE LOS NIVELES ESTATICOS PERMITE INFERIR LA INFLUENCIA DE LA LLUVIA EN LA RECARGA DE LOS ACUIFEROS .

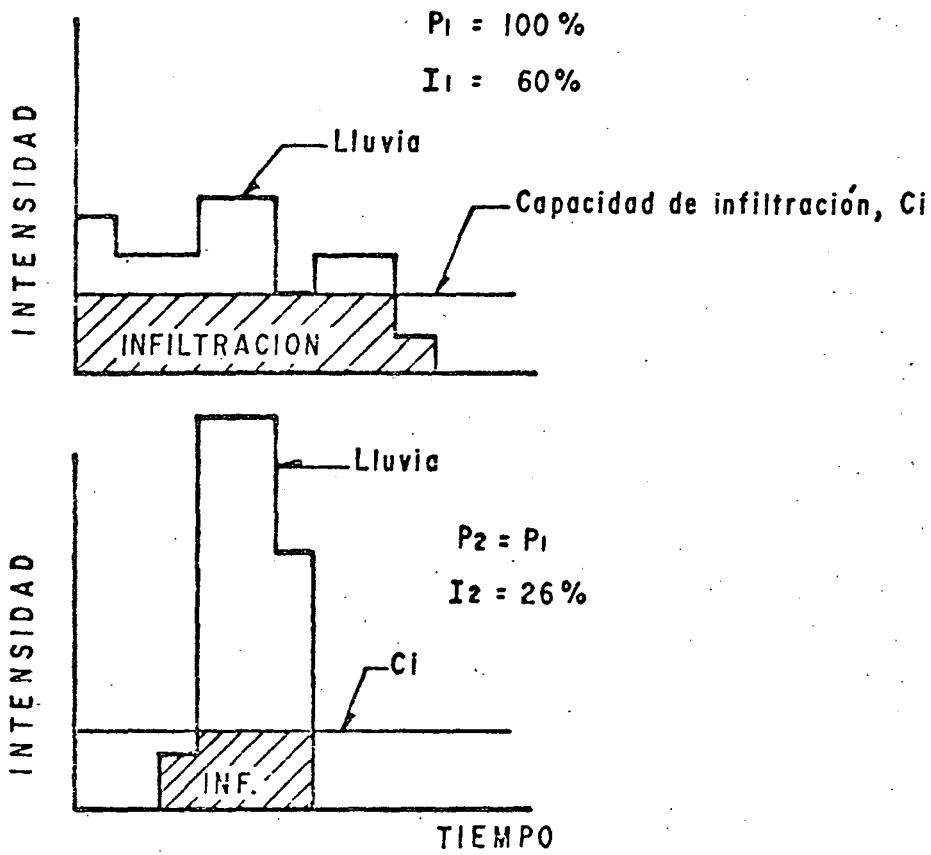


FIGURA 6.-LA INTENSIDAD DE LLUVIA TIENE UNA INFLUENCIA DEFINITIVA EN LA MAGNITUD DEL VOLUMEN INFILTRADO

III.1.- Capacidad de Infiltración y Factores que la Controlan.

Se llama "Capacidad de Infiltración" de un suelo a la rapidez con que éste permite el ingreso del agua al subsuelo en una condición dada. Experiencias y observaciones realizadas han demostrado que esta capacidad decrece exponencialmente en el tiempo desde un valor máximo inicial hasta un valor prácticamente constante, como se indica en la siguiente figura, y es controlado por diversos factores entre los que destacan: la estructura del suelo, la acción de las fuerzas capilares, la presencia de aire atrapado en el interior del suelo y la cobertura vegetal (Ver figura 7).

La estructura del suelo varía a medida que se va saturando. Inicialmente, cuando se encuentra seco o poco húmedo, suele presentar un sistema de grietas que le dan alta capacidad de infiltración; pero conforme aumenta su contenido de humedad, los materiales finos se expanden, las grietas se cierran gradualmente y, como consecuencia, decrece su conductividad hidráulica.

Los efectos de las fuerzas capilares y del aire atrapado en el suelo, son contrarios al de la estructura del mismo: la resistencia inicial que ambos factores presentan al avance del agua infiltrada, se va reduciendo con el tiempo.

La cobertura vegetal favorece la infiltración al proteger al suelo del impacto directo de la lluvia, que compacta su superficie e introduce partículas finas en las grietas y poros mayores; además, las raíces de las plantas mantienen abierta la estructura del suelo.

Considerando el concepto anterior, resulta evidente ahora la influencia de la intensidad de lluvia en la magnitud del volumen infiltrado. En efecto, si la intensidad es superior a la capacidad de infiltración, el suelo sólo absorbe una parte de la precipitación; para un mismo volumen llovido, la cantidad de agua infiltrada será tanto menor cuanto mayor sea la intensidad.

III.2.- Medición de la Capacidad de Infiltración.

La capacidad de infiltración se mide mediante aparatos llamados "infiltrómetros", que consisten en un recipiente

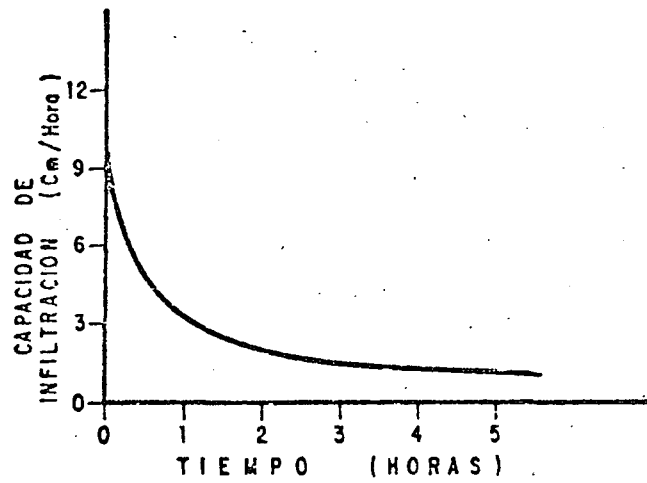


FIGURA 7. - LA CAPACIDAD DE INFILTRACION DECEDE EXPONENCIALMENTE EN EL TIEMPO.

te, parcialmente enterrado en el suelo, en el que se aplica cierta cantidad de agua y se registra la velocidad de abatimiento del nivel. El aparato se protege de la evaporación, o bien se efectúan correcciones a las observaciones realizadas para eliminar la influencia de este fenómeno.

III.3.- Estimación del Volumen Infiltrado.

Aunque la capacidad de infiltración del suelo puede ser determinada fácilmente y con cierta precisión mediante infiltrómetros, la cuantificación directa del volumen infiltrado no es factible en estudios de carácter regional, debido a que la magnitud de dicho volumen depende de otros factores -además de la capacidad de infiltración- no controlables en la práctica. Por otra parte, es obvio que el conocimiento, por medición directa, de las variaciones de dicha capacidad en el área y en el tiempo, no es viable cuando se trata de áreas extensas.

Métodos Hidrológicos.

Para estimar el volumen infiltrado se han desarrollado algunos métodos dentro del campo de la hidrología superficial. Uno de ellos es el llamado "peinado del hietograma", en el cual, conocidos los volúmenes de lluvia y de escurrimiento superficial, la cantidad de agua infiltrada se infiere a partir del análisis del hietograma; generalmente, tal cantidad se expresa como una lámina de agua (índice de infiltración), que representa la capacidad de infiltración media de toda el área considerada. Este método, cuya aplicación se ejemplifica en la figura No. 8, y otros semejantes, son aplicables a períodos de corta duración, para los cuales puede despreciarse la evaporación; pero no pueden aplicarse para determinar el volumen infiltrado en un ciclo anual o en una fracción significativa del mismo.

Estos métodos proporcionan resultados útiles para los fines del hidrólogo, quien sólo está interesado en tener una idea de la magnitud del volumen infiltrado, para deducirlo en el cálculo de la disponibilidad de agua superficial; y por lo general, los errores cometidos en la estimación de dicho volumen, son poco significativos con respecto a la magnitud del escurrimiento superficial.

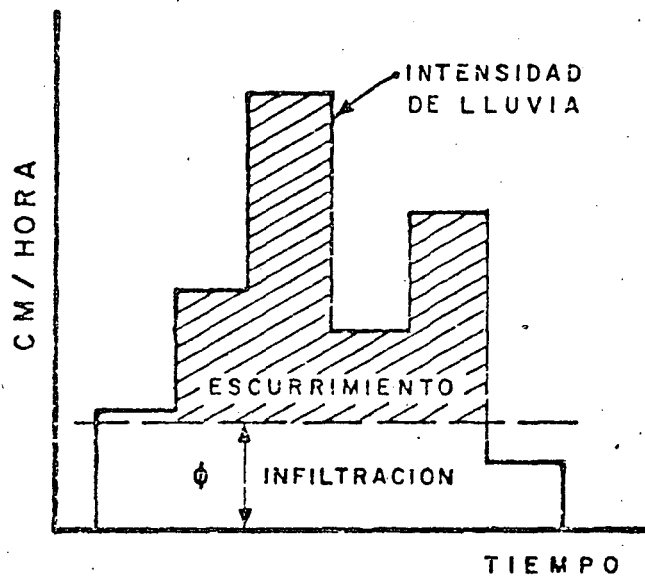


FIGURA 8.- DETERMINACION DEL INDICE DE INFILTRACION (ϕ), POR EL METODO DEL "PEINADO DEL HIETOGRAMA". EL VALOR DE ϕ SE VARIA HASTA QUE EL VOLUMEN REPRESENTADO POR EL AREA ASCIURADA, ES IGUAL AL ESCURRIMIENTO AFORADO. EL VOLUMEN INFILTRADO SE CALCULA MULTIPLICANDO EL INDICE ϕ POR EL AREA CONSIDERADA.

Coeficientes de Infiltración.

Un método muy popular consiste en la aplicación de "coeficientes de infiltración" a las formaciones geológicas que afloran en el área estudiada, los cuales representan al volumen infiltrado, como un porcentaje del volumen de lluvia.

Para aplicar el método se delimitan en un plano -- geológico las formaciones que afloran en el área; seguidamente, se cuantifica el volumen precipitado sobre cada una de ellas. El volumen infiltrado en una cierta formación, se calcula como el producto del coeficiente asignado a ella y el volumen de precipitación respectivo. El volumen total infiltrado en el área considerada es la suma de los volúmenes parciales así calculados.

Obviamente, el método adolece de varias deficiencias. En primer lugar, puesto que los coeficientes se aplican a volúmenes de precipitación --generalmente, lluvia media anual--, el método no toma en cuenta la intensidad de lluvia, que como se indicó en el inciso 3.1, es un factor que influye definitivamente en la magnitud del volumen infiltrado.

En segundo lugar, el valor de los coeficientes es asignado arbitrariamente, en una forma subjetiva. Mediante reconocimientos de campo pueden conocerse las características hidrogeológicas de las formaciones (granulometría, grado de compactación o cementación, fracturamiento, agrietamiento, -- efectos de disolución, etc); y con esta base puede inferirse, cualitativamente, si su capacidad de infiltración es alta, media o baja; también puede apreciarse en forma relativa si una formación favorece la infiltración más o menos que -- otra. Así, por ejemplo, puede decirse que un basalto columnar o una caliza kárstica, tienen una capacidad de infiltración muy alta, mucho mayor que la de un afloramiento de piroclásticos o de materiales granulares. Estas apreciaciones son muy -- útiles para definir las probables zonas de recarga; pero, obviamente, no constituyen una base suficiente para asignarle un valor a la capacidad de infiltración, ni mucho menos para inferir el porcentaje de lluvia que se infiltra.

En tercer lugar, el coeficiente asignado se aplica no solo al área reconocida, que por lo general es poco extensa, sino a toda el área ocupada por la formación de que se trata, presuponiendo que sus características hidrogeológicas son semejantes en toda su extensión, lo que no es necesariamente

te cierto. Todavía menos aceptable es que el método se aplique sin más base que un plano geológico en el que las formaciones aparecen clasificadas atendiendo exclusivamente a su edad y origen; es claro que en este caso los coeficientes carecen totalmente de fundamento, pues tal clasificación, por sí sola, no da idea alguna de la capacidad de infiltración: El símbolo "Qal", por ejemplo, incluye tanto gravas muy permeables como arcillas casi impermeables.

Es claro, pues, que el método carece de validez por la inconsistencia de las hipótesis en que se basa.

Pero, sobre todo, cabe señalar que aunque fuera posible estimar con cierta precisión el volumen infiltrado, éste no es representativo de la recarga de los acuíferos, ya que no necesariamente toda el agua que entra al subsuelo constituye una alimentación para los mismos. Lo anterior resulta evidente si se consideran los fenómenos que tienen lugar en la zona de aereación.

III.4.- El Flujo en la Zona de Aereación.

Una vez infiltrada, el agua empieza a circular en la zona de aereación. En el movimiento del agua a través de esta zona influyen: la gravedad y las fuerzas capilares, así como la conductividad hidráulica, la retención específica y el contenido de humedad de las formaciones.

La atracción de la gravedad es una de las fuerzas dominantes que inducen el flujo; por esta razón, al agua que circula en esta zona se le llama "agua gravitacional". Sin embargo, también juegan un papel muy importante las fuerzas capilares, que operan en el sentido opuesto, es decir, -tienden a retener al agua en contra de la atracción gravitatoria.

Potencial Hidráulico y "Tensión de Humedad del Suelo".

La descripción matemática del flujo en la zona de aereación presupone la existencia de un potencial hidráulico, ϕ , definido como:

$$\phi = g (Z + \psi)$$

en que g es la atracción de la gravedad; z , la carga de posición del punto considerado, con respecto a un plano horizontal de referencia, y ψ , la llamada 'carga de tensión de humedad del suelo', que toma un valor nulo en el nivel freático. La carga hidráulica en un punto dado es:

$$h = \frac{\phi}{g} = z + \psi$$

concepto que se ilustra en la figura No. 9.

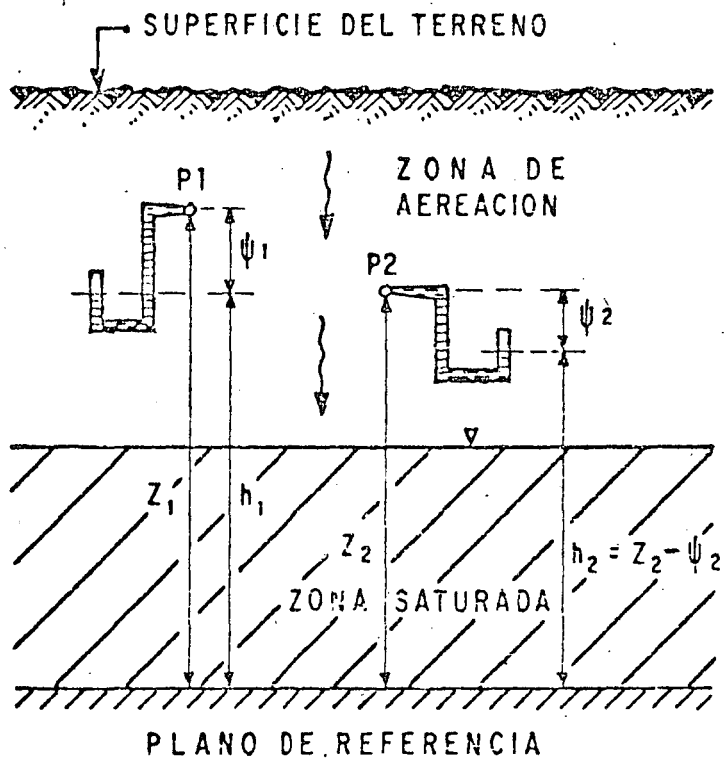


FIGURA 9.- CARGA HIDRAULICA Y TENSION DE HUMEDAD DEL SUELO. PUESTO QUE LA CARGA DECRECE CONFORME AUMENTA LA PROFUNDIDAD, EL MOVIMIENTO DEL AGUA EN LA ZONA DE AEREACION ES DESCENDENTE.

En un medio no saturado también es válida la Ley de Darcy:

$$v = - K (x, y, z, \psi) . i$$

en la que v es la velocidad aparente de flujo; k , la conductividad hidráulica del material, e i , el gradiente hidráulico. En el caso particular del flujo vertical, esta ley puede expresarse:

$$v_z = - K (z , \psi) \cdot \frac{\partial h}{\partial z}$$

Conductividad Hidráulica.

En un medio saturado la conductividad hidráulica es equivalente a la permeabilidad del material, y es función de su litología (distribución granulometría y grado de compactación o cementación) y de las características del fluido (peso específico y viscosidad dinámica). Pero en la zona de aereación el flujo es comúnmente "no saturado", y en estas condiciones la conductividad hidráulica depende, además, de la carga de tensión de humedad; la relación entre aquélla y ésta varía con las características del material, y, es del tipo ilustrado en la figura No. 10.

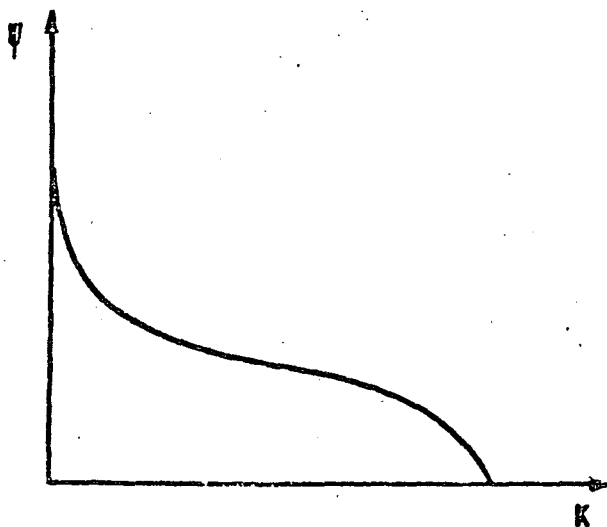


FIGURA 10.- EN EL FLUJO NO SATURADO LA CONDUCTIVIDAD HIDRAULICA (K) DECEDE CON LA TENSION DE HUMEDAD DEL SUELO (ψ)

Puede apreciarse que la conductividad hidráulica decrece conforme aumenta la carga de tensión de humedad del suelo.

Por otra parte, la estructura geológica influye también en la circulación del agua; la estratificación que comúnmente presentan los rellenos y la presencia de lentes de material arcilloso, reducen la permeabilidad vertical - obstaculizando la circulación del agua en este sentido. - Cuando estratos de alta permeabilidad descansan sobre otros poco permeables, el agua tiende a circular lateralmente a reducida profundidad, generando el llamado "flujo subsuperficial"; de esta manera pueden formarse acuíferos colgados. Si en su movimiento lateral, el agua encuentra cauces, drenes o depresiones topográficas, saldrá nuevamente a la superficie sin haber alcanzado la zona de saturación.

Por el contrario, si la estratificación no es muy marcada, el agua continúa su movimiento descendente bajo la acción de la gravedad hasta llegar eventualmente al nivel freático.

Ecuación diferencial del flujo.

La ecuación diferencial general de flujo en un medio heterogéneo, no saturado, es:

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(K \cdot \frac{\partial h}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial y} \left(K \cdot \frac{\partial h}{\partial y} \right) + \frac{\partial}{\partial z} \left(K \cdot \frac{\partial h}{\partial z} \right) = \frac{\partial \theta}{\partial t}$$

en el que θ es el contenido de humedad, definido como el volumen de agua contenido por unidad de volumen de material. - El significado físico de esta ecuación es sencillo, y puede expresarse: la diferencia entre el caudal de agua que entra y el caudal que sale de un elemento de material de volumen unitario, es igual a la rapidez con que varía el contenido de humedad del elemento.

Retención Específica y Deficiencia de Humedad.

La retención específica (r) y el contenido de humedad del material (θ), son factores que influyen notablemente en el mecanismo de la infiltración; otro concepto también importante, relacionado con los dos anteriores, es la deficiencia de humedad del suelo (D_h), definida como la diferencia entre la retención específica y el contenido de humedad, cuando éste es inferior a aquélla ($D_h = r - \theta, \theta < r$). En otros términos, la deficiencia de humedad es la cantidad de agua que requiere un material, por unidad de volumen, para satisfacer su retención específica.

Mecanismo de la Infiltración.

Cuando cierto volumen de agua se infiltra, una parte de él es interceptado por el primer estrato para satisfacer su deficiencia de humedad; el resto pasa al estrato subyacente que, a su vez, intercepta otra parte del volumen infiltrado, y así sucesivamente. Por consiguiente, la cantidad de agua que continúa su movimiento descendente es cada vez menor, y sólo llegará a la zona de saturación la cantidad de agua infiltrada en exceso del déficit de humedad existente entre la superficie del terreno y la superficie freática; después de satisfecho dicho déficit la totalidad del agua que continúa infiltrándose llega hasta la zona de saturación.

Terminada la infiltración, el poder evaporante de la atmósfera actúa sobre el suelo, reduciendo su contenido de humedad e induciendo un flujo ascendente en la zona de aereación. Si existe continuidad hidráulica entre esta zona y la de saturación, se establece el flujo de la superficie freática a la superficie del terreno; en caso contrario, la circulación ascendente del agua continúa hasta que los materiales en la zona de aereación quedan totalmente secos, o hasta que se inicia un nuevo período de infiltración, repitiéndose nuevamente el ciclo. El mecanismo descrito se ilustra en la figura No. 11.

Evidentemente, si el volumen infiltrado es reducido y/o el déficit de humedad es grande y/o el nivel freático se encuentra relativamente profundo, puede suceder que toda el

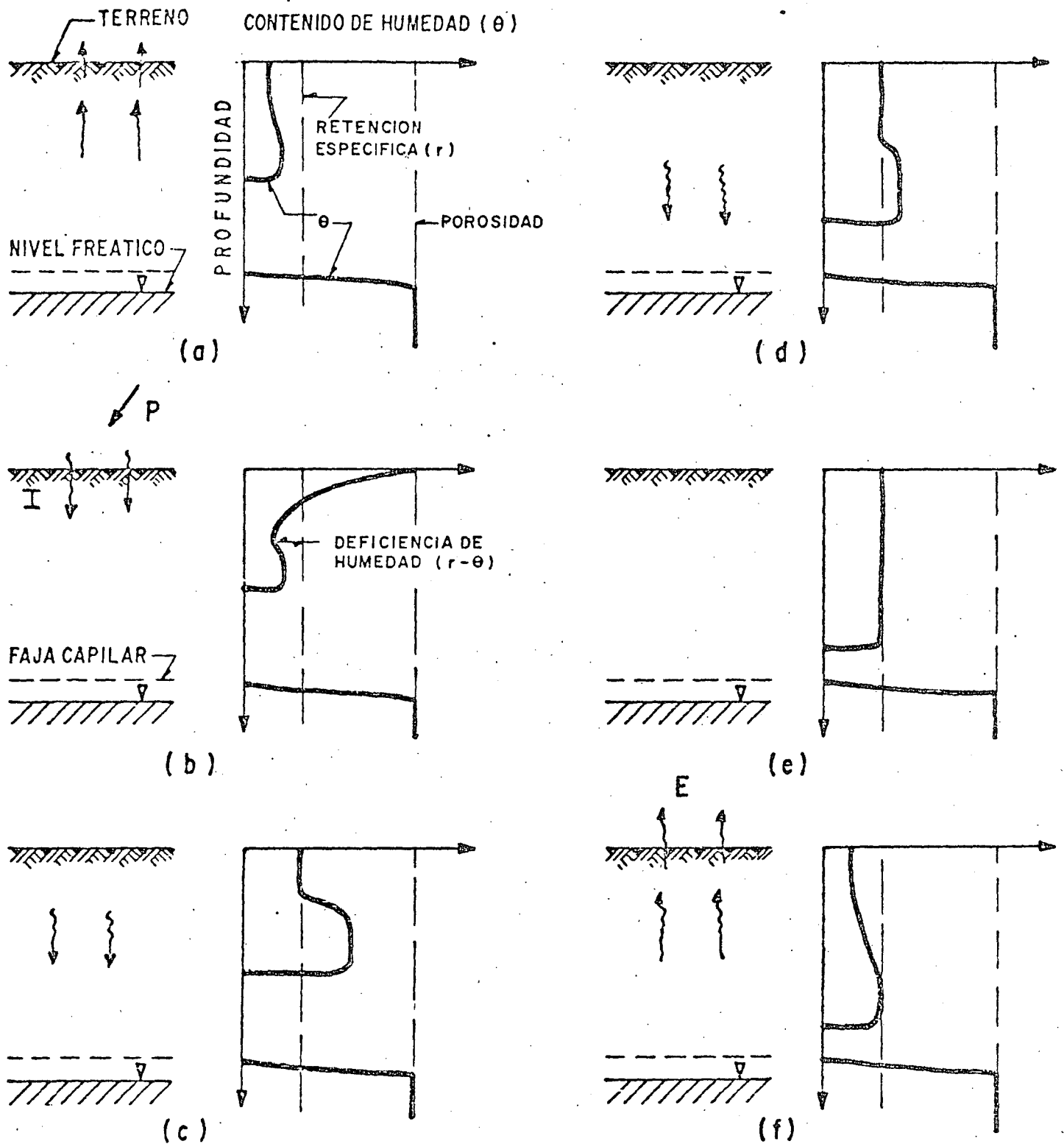


FIGURA 11.-e).- DURANTE EL ESTIAJE EL AGUA RETENIDA EN LA ZONA DE AEREACION ASCIENDE Y SE EVAPORA, GENERANDO UN DEFICIT DE HUMEDAD ($r-\theta$); b), c) Y d).- EL AGUA INFILTRADA SATISFACE EL DEFICIT, Y EL EXCESO CONTINUA DESCENDIENDO HACIA LA ZONA DE SATURACION; e).- SI LA DEFICIENCIA ES MAYOR QUE EL VOLUMEN INFILTRADO LA ZONA SATURADA NO RECIBE ALIMENTACION; f).- SE INICIA EL FLUJO ASCENDENTE DEL AGUA RETENIDA, REPITIENDOSE EL CICLO.

agua infiltrada sea retenida arriba de dicho nivel y, en consecuencia, que la zona de saturación no reciba aportación alguna. Tal situación es muy común en las regiones áridas, donde existen áreas cuya zona de aereación se encuentra permanentemente seca, y sólo los estratos superficiales son humedecidos temporalmente.

Mediante análisis teóricos y experimentos de laboratorio realizados con columnas de diferentes materiales, se ha estudiado la influencia de diversos factores que intervienen en el fenómeno de que se trata. La solución de la ecuación diferencial del flujo y las observaciones realizadas experimentalmente, permiten inferir la distribución y variación del contenido de humedad, de la carga hidráulica y de la tensión de humedad en la zona de aereación, y conocer la distribución y velocidad de avance del frente de infiltración. En la figura No. 12 se presentan los resultados obtenidos en algunos casos específicos.

III.5.- La Recarga de los Acuíferos.

Cabe aclarar que, en última instancia, lo que interesa al geohidrólogo no es tanto el volumen de agua que se infiltra, sino más bien la recarga de los acuíferos, esto es, la cantidad de agua que efectivamente ingresa a la zona de saturación.

La recarga es el volumen renovable de los acuíferos; por tanto, en general, es más o menos representativa de la disponibilidad permanente de agua subterránea. De aquí que sea importante cuantificar su orden de magnitud con la mayor precisión posible, ya que es uno de los principales factores limitantes que deben considerarse al contemplar el aprovechamiento de un acuífero. Su sobreestimación puede dar lugar a una sobreexplotación perjudicial que, a largo plazo, daña a la economía de la zona afectada; y su subestimación puede retrasar o frenar el desarrollo de la misma.

De lo expuesto en el inciso anterior, resulta evidente que la recarga y el volumen infiltrado no son equivalentes, siendo la diferencia entre una y otro especialmente notable en las zonas áridas. En efecto, en ellas es frecuente que la mayor parte de la precipitación pluvial se concentre en unos cuantos aguaceros de gran intensidad y corta duración, que generan

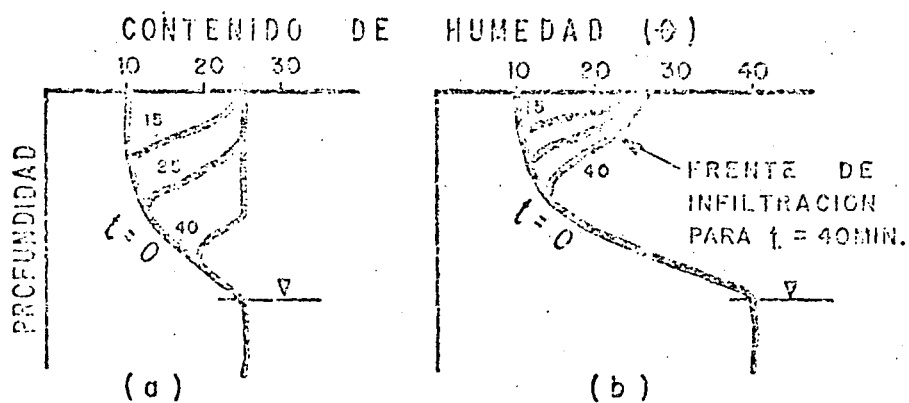


FIGURA 12.- AVANCE DEL FRENTE DE INFILTRACION DEDUCIDO TEORICAMENTE. EN EL CASO a) EL AVANCE ES MAS RAPIDO PORQUE LA POROSIDAD (25%) ES MENOR QUE EN EL b). EL VOLUMEN INFILTRADO ES EL MISMO EN AMBOS CASOS.

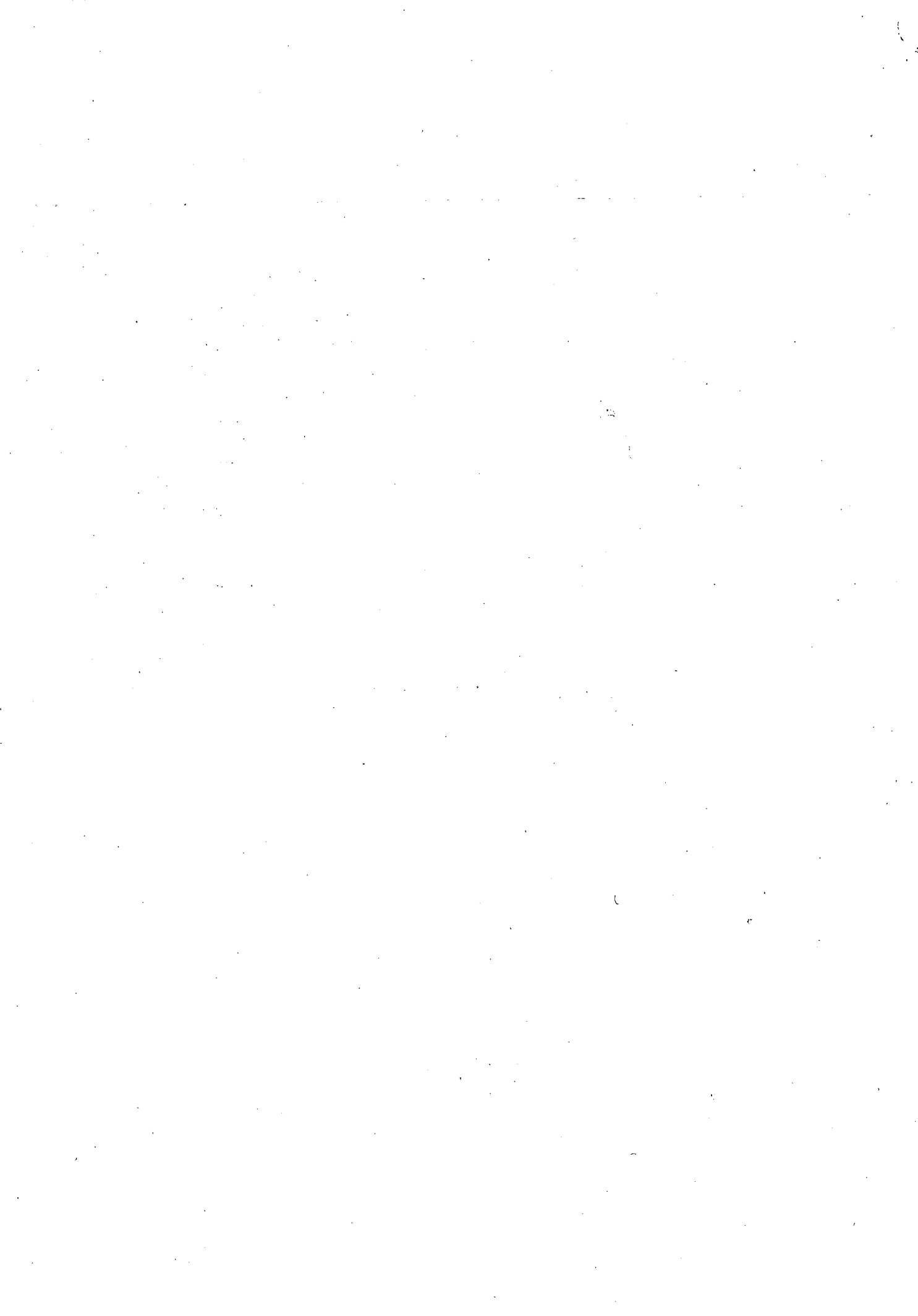
un escurrimiento superficial de carácter torrencial, pero que no propician una infiltración abundante; el resto de la precipitación tiene lugar en forma de lluvias de reducida intensidad, que apenas humedecen un pequeño espesor de suelo. Por otra parte, la elevada evaporación potencial agota rápidamente la humedad de la zona de aereación, generando un gran déficit de humedad. En estas condiciones es muy limitada la recarga que produce el agua precipitada sobre la superficie del valle o planicie en cuestión, pues casi la totalidad de la poca agua que se infiltra queda retenida arriba del nivel freático. En una zona árida, esto es fácilmente comprobable mediante la observación del contenido de humedad del suelo en una pequeña excavación a cielo abierto.

Así, pues, la alimentación significativa de los acuíferos de tales zonas procede, principalmente, de la infiltración de los escurrimientos a lo largo de los cauces, donde la presencia de un tirante de agua y la elevada conductividad hidráulica de los materiales, favorecen la infiltración.

También suele ser importante la recarga en zonas agrícolas, en las cuales la aplicación continua de una lámina de agua sobre el terreno y/o la infiltración en canales no revestidos, origina un retorno de riego cuya magnitud depende de la cantidad de agua aplicada en exceso del uso consumptivo de las plantas; si la zona cuenta con un sistema de drenaje, parte del retorno puede aflorar a lo largo de los drenes, y el resto se infiltra a mayores profundidades, alimentando eventualmente a los acuíferos. Observaciones realizadas han revelado que en algunas zonas, el retorno del riego representa hasta un 40%, o más, del volumen de agua aplicado a los terrenos de cultivo; desde luego la magnitud del retorno depende fundamentalmente del grado de tecnificación del riego.

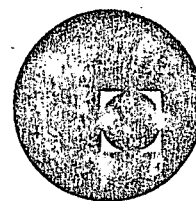
La conclusión más relevante deducible de todo lo expuesto en incisos anteriores es la inaplicabilidad de los llamados "Balances Hídricos Superficiales" a la cuantificación de la recarga de los acuíferos. Esta cuantificación debe efectuarse, entonces, mediante un método que deje a un lado el mayor problema que se enfrenta en dichos balances: la estimación de la evaporación real; y que no tenga que considerar los complejos fenómenos que tienen lugar en la zona de aereación. Tal método es el "balance de aguas subterráneas", en el cual se considera exclusivamente a la zona de saturación.

Otra conclusión importante se refiere a la estrecha relación que existe entre el agua subterránea y el agua superficial, lo que pocas veces se considera al proyectarse nuevos aprovechamientos. Es común que se proyecten presas y que se rehabiliten zonas agrícolas (revestimiento de canales, mejoramiento de la red de drenaje, reducción de las láminas de riego, etc.), sin prever en qué medida se va a reducir con ello la recarga de los acuíferos. Es necesario, pues, tener en mente que en la mayoría de los casos la disponibilidad de agua superficial sólo puede aumentarse sacrificando en mayor o menor grado la disponibilidad de agua subterránea, y viceversa. Al analizar el aprovechamiento de los recursos hídricos en forma integral -agua superficial y agua subterránea-, tanto desde el punto de vista hidrológico como desde el punto de vista económico, es probable que en ciertos casos se llegue a la conclusión de que la ganancia de agua que se pretendía alcanzar mediante la realización de determinado proyecto, es ilusoria, o tan reducida que no se justifican las inversiones necesarias para obtenerla.





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 9: APUNTES DE HIDROGEOQUIMICA

ING. JUAN MANUEL LESSER ILLADES

OCTUBRE, 1978.



C O N T E N I D O

I.- RESUMEN

II.- GENERALIDADES

- _ El ciclo hidrológico
- _ Balance del agua dentro del ciclo hidrológico.
- _ Química del agua del ciclo hidrológico.
 - a) Composición del agua de lluvia
 - b) Composición del agua de ríos
 - c) Composición del agua de mar
 - d) Composición del agua subterránea

III.- METODO DE TRABAJO EN LA INTERPRETACION HIDROGEOQUIMICA.

- _ Selección y muestreo del agua subterránea
- _ Análisis físico-químicos
- _ Unidades usadas para reportar los análisis químicos.
- _ Elaboración de tablas, planos y diagramas e interpretación de los mismos.
 - a) Tablas resumen
 - b) Configuraciones
 - c) Diagramas triangulares
 - d) Resistividades y sólidos totales disueltos.

IV.- GRADO DE SATURACION DEL AGUA CON RESPECTO A LOS MINERALES MAS COMUNES.

- _ Metodología.

V.- GENERALIDADES SOBRE LA INTRUSION SALINA EN ACUIFEROS COSTEROS Y METODOS DE CONTROL.

- _ Características físicas de la intrusión salina.
- _ Principio de Gyben-Herzberg.
- _ Mecanismo de la intrusión salina.
- _ Métodos de control de la intrusión salina.
 - a) Reducción de la extracción.
 - b) Recarga artificial
 - c) Fronteras impermeables
 - d) Barrera de pozos de bombeo
 - e) Barrera con pozos de inyección
 - f) Método combinado

VI.- CALIDAD DEL AGUA Y SIGNIFICADO DE ALGUNAS DE SUS PROPIEDADES FISICAS Y QUIMICAS.

- _ Agua potable
- _ Agua para riego

- _ Agua para abrevadero
- _ Agua para la industria
- _ Significado de algunas propiedades físicas y químicas del agua.

- a) Bicarbonato y carbonato
- b) Boro
- c) Calcio
- d) Color
- e) Cloruro
- f) Concentración de hidrógeno
- g) Conductividad eléctrica.
- h) Dureza
- i) Estroncio
- j) Fierro
- k) Fluor
- l) Fosfato
- m) Litio
- n) Magnesio
- o) Manganeso
- p) Nitrógeno
- q) Potasio
- r) Relación de adsorción de sodio
- s) Selenio
- t) Silice
- u) Sodio
- v) Sólidos disueltos
- w) Sulfatos

VII.- TRAZADORES

- _ Resumen
- _ Introducción
- _ Fluoriceinas

- a) Uranina
- b) Eosina
- c) Aminorhodamina G extra
- d) Rodamina FB
- e) Tinopal CBS-X
- f) Ejemplo sobre la aplicación de fluoriceina.

- _ Sales

- a) Ejemplo sobre la aplicación de sales

- _ Esporas

- _ Isotopos

- a) Deuterio y oxígeno 18
- b) Tritio
- c) Carbono 14

- _ Conclusiones y Recomendaciones

REFERENCIAS.

H I D R O G E O Q U I M I C A

Por: Ing. Juan Manuel Lesser I.

I. RESUMEN

La interpretación geoquímica del agua subterránea, se utiliza junto con la geología, hidrología y geofísica, como un auxiliar para conocer y entender, en una forma más completa, el funcionamiento de los acuíferos y la planeación de una mejor y más racional explotación.

Para efectuar la interpretación geoquímica, se toma en cuenta que, el agua que forma los acuíferos, proviene principalmente de la lluvia, donde parte de ésta, al precipitarse sobre las formaciones geológicas, se infiltra y corre a través de ellas. Al circular por el subsuelo, entra en contacto con diversas rocas, disolviendo las sales minerales que las forman y produciendo cambios en su composición. La química del agua dependerá de la solubilidad y composición de las rocas por las que circula y de los factores que afecten la solubilidad, como son: las temperaturas del agua y las rocas, el área de contacto del agua con las formaciones, la velocidad de circulación, la longitud del recorrido, la previa composición química del agua y otros factores.

Por lo tanto, la composición del agua está en íntima relación con el funcionamiento general del acuífero. Es por ello que, a partir de su composición química, se puede obtener la dirección del movimiento del agua subterránea, la localización de las zonas de recarga del acuífero, los tipos de roca a través de las cuales circula, así como algunas características físicas del acuífero y la calidad del agua para usos agrícolas, ganaderos, agropecuarios, potables, turísticos e industriales.

A lo largo de las líneas de costa, en las planicies costeras, el agua de los acuíferos se encuentra en contacto sobre el agua de mar, debido a la diferencia de densidades de éstas. El contacto entre estas dos masas de agua se encuentra en equilibrio y, las modificaciones producidas en las condiciones originales del acuífero, originan cambios en la posición de dicho contacto. Al explotar los acuífe-

ros costeros, se rompe este equilibrio, produciendo una intrusión de agua de mar, dentro del acuífero.

Debido a las diferencias en concentración y composición química, existente entre el agua de mar y el agua dulce, los métodos geoquímicos ayudan a conocer la posición y velocidad de avance de la intrusión salina.

En diferentes laboratorios de la S. R. H., la Dirección de Geohidrología y de Zonas Áridas, ha venido efectuando análisis químicos de muestras de agua, obtenidas tanto en pozos como en norias, galerías filtrantes y manantiales. En estos laboratorios se determinan los sólidos totales disueltos, la conductividad eléctrica, la dureza total y las concentraciones de los iones siguientes: Ca, Mg, Fe, Mn, Na, SO_4 , Cl, HCO_3 , NO_2 y NO_3 , principalmente.

Con los resultados de los análisis, se elaboran configuraciones de los índices más representativos, obteniéndose, a partir de ellas, las zonas de recarga, las cuales coinciden con los lugares donde se encuentran las menores concentraciones de sales. Se obtiene también, la dirección del flujo del agua subterránea, debido a que ésta va disolviendo mayor cantidad de sales conforme avanza. Así, también se pueden determinar las zonas con mayor o menor permeabilidad, ya que éstas afectarán, en mayor o menor grado, la composición y concentración de sales en el agua.

A partir de la composición química del agua, se deduce el tipo de roca que forma el acuífero, así, el agua que circula a través de rocas calizas, tendrá en solución abundante calcio y carbonatos, en contraste con agua que circula a través de rocas yesíferas, la cual tendrá disueltos iones de calcio y sulfatos.

Para obtener la calidad del agua para uso doméstico, se comparan los resultados de los análisis químicos, con los límites máximos permisibles ya establecidos, obteniéndose, rápida y directamente, la clase de agua para este uso.

Con respecto a la clase de agua para riego, se utiliza la clasificación de Wilcox, a partir de la cual y por medio de las concentraciones de sodio, magnesio, calcio y la conductividad eléctrica, se conoce la clase de agua para riego a que pertenece cada muestra analizada, así como las recomen-

daciones relativas al tipo de suelo en que debe usarse, las prácticas del control de la salinidad y los tipos de cultivos más adecuados.

Para la industria, el agua se puede clasificar inicialmente por su dureza. Posteriormente, dependiendo del tipo de industria, el agua deberá cumplir ciertos requisitos establecidos.

II. GENERALIDADES

2.1. EL CICLO HIDROLOGICO

Como es sabido, el agua de lluvia que se precipita sobre los continentes, tiene tres caminos por seguir: 1) evaporarse para formar las nubes; 2) escurrir por la superficie del suelo formando arroyos y ríos que finalmente vierten sus aguas al mar y; 3) infiltrarse en el subsuelo para formar acuíferos. Esta agua infiltrada, posteriormente es drenada por corrientes superficiales o aflora en forma de manantiales para evaporarse y seguir su camino hacia el mar.

2.2. BALANCE DEL AGUA DENTRO DEL CICLO HIDROLOGICO

Del 100% del agua que se evapora, para incorporarse a la atmósfera en forma de nubes, el 86% proviene del mar y el 14% restante, de los continentes. Del 86% que se evapora en los océanos, el 78% se precipita en el mar y el 8% en los continentes. (Fig. 1). El otro 14% de evaporación, se precipita sobre los continentes, haciendo un total de 22% de precipitación sobre éstos. De este 22%, se evapora el 14%, escurre hacia el mar en forma de corrientes superficiales el 7%, y el 1% restante se infiltra en el subsuelo y en forma de agua subterránea, es incorporada al mar.

El agua subterránea que forma los acuíferos proviene principalmente de la lluvia, donde parte de ésta al precipitarse sobre las formaciones geológicas, se infiltra y corre a través de ellas. El agua infiltrada, en ocasiones, pasa por zonas cercanas a cámaras magmáticas o puede permanecer atrapada entre sedimentos en forma de agua fósil.

Al circular por el subsuelo, entra en contacto con diversas formaciones geológicas, disolviendo las sales minerales que forman las rocas y produciendo cambios en su composición. Por lo tanto, la composición química del agua dependerá de

C I C L O H I D R O L O G I C O

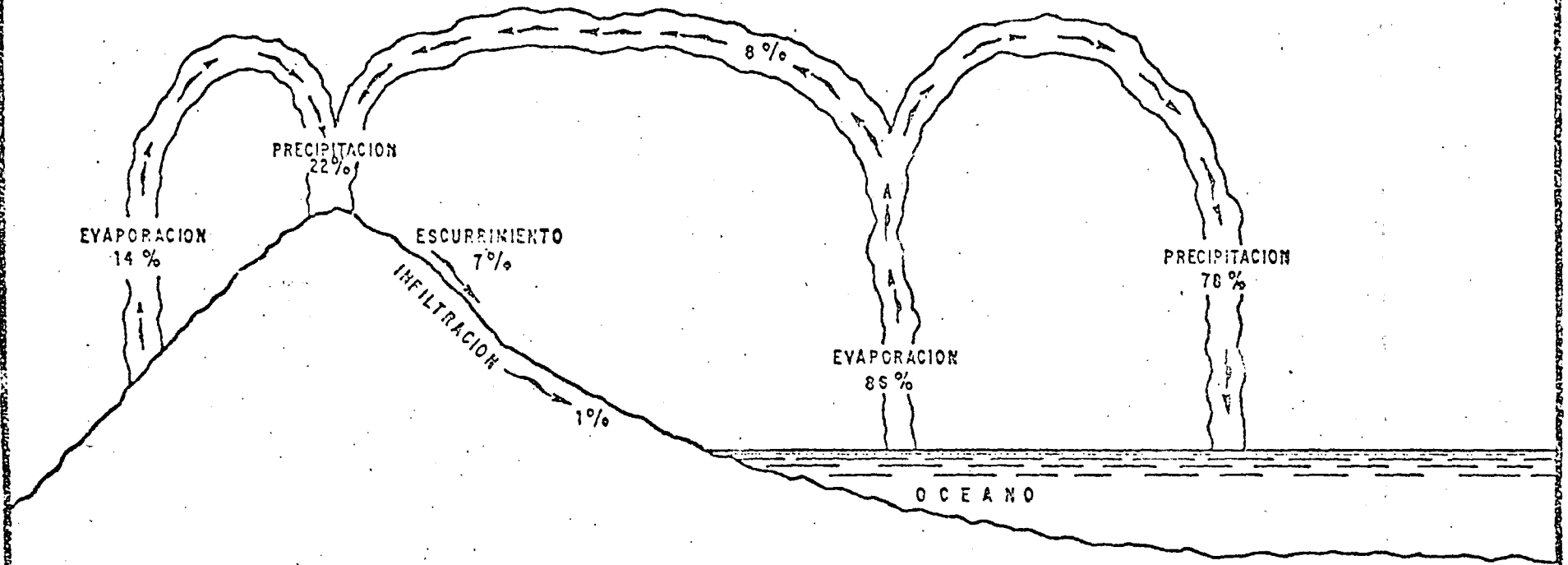


FIG.- 1

la solubilidad y composición de las rocas por las que circula y de los factores que afecten la solubilidad, como son: las temperaturas del agua y las rocas; el área de contacto del agua con las formaciones, la velocidad de circulación, la longitud del recorrido, la previa composición química -- del agua y otros factores.

2.3. QUIMICA DEL AGUA DEL CICLO HIDROLOGICO

- a) Composición del agua de lluvia. -- Al precipitarse hacia la corteza terrestre, arrastra diferentes materiales finos, que se encuentran en suspensión en la atmósfera y que, en muchos casos, son transportados por el viento.

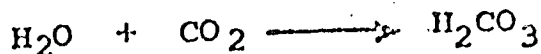
La composición química general del agua de lluvia, según Garrels y Mackenzie (1971), es la siguiente: (Figs. 2 y 3)

Na	1.98 ppm	Ca	0.09	HCO ₃	0.12
K	0.30	Cl	3.79		
Mg	0.27	SO ₄	0.58		

La concentración de elementos disueltos en la lluvia en diferentes lugares, es variable: por ejemplo, el contenido de cloro y sodio, en la precipitación que se lleva a cabo en algunas zonas costeras, es mayor de 2 y 1 ppm respectivamente, mientras que en los continentes es menor de 0.3 y 0.2 ppm, respectivamente.

Debido a la baja concentración de sales en el agua de lluvia, ésta se considera como "agua pura" y -- las variantes existentes entre la composición y -- concentración de un lugar a otro, no son de importancia en la interpretación hidrogeoquímica, salvo lugares excepcionales, donde corrientes de aire le -- vantán una gran cantidad de partículas que poste -- riormente son arrastradas por la lluvia.

Al precipitarse, las moléculas de agua incorporan bióxidos de carbono de la atmósfera, formando ácido carbónico como se ilustra en la siguiente reacción.



CICLO HIDROLOGICO Y COMPOSICION MEDIA DEL AGUA DE LLUVIA, RIOS Y OCEANOS

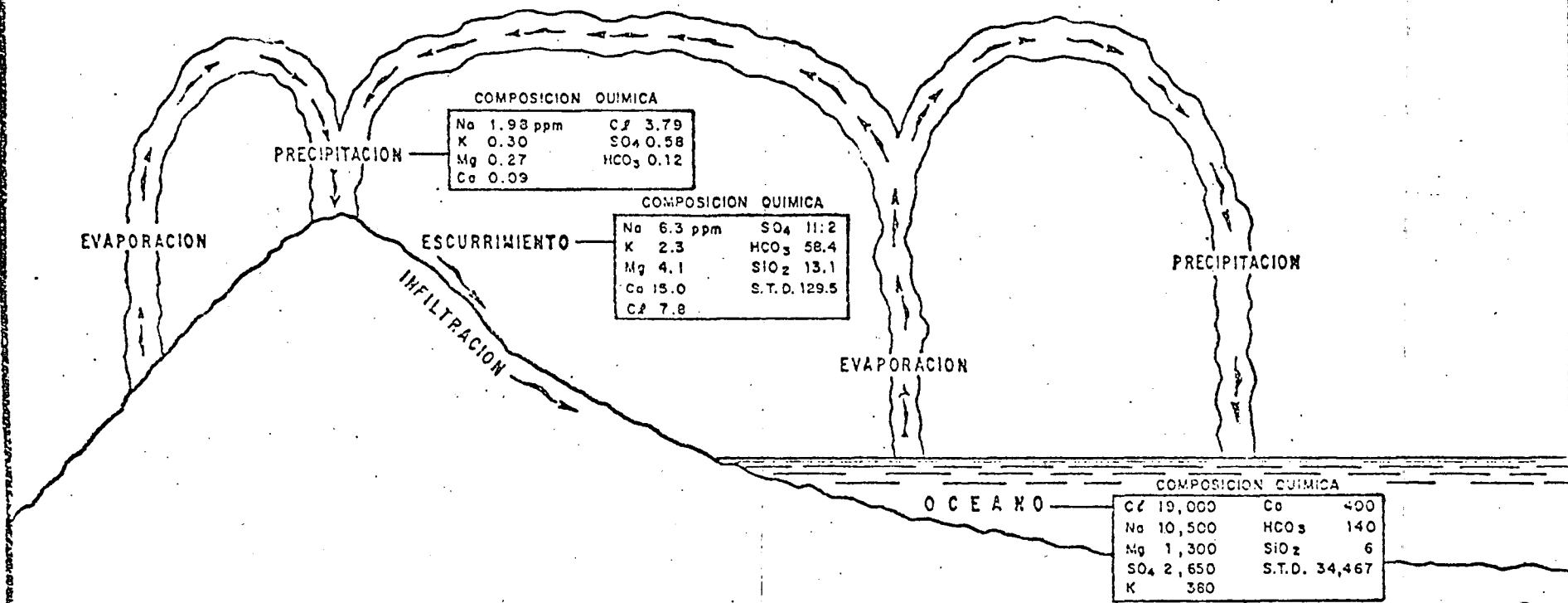


FIG - 2

ILUSTRACION SOBRE LA COMPOSICION QUIMICA DEL AGUA EN DIVERSAS CIRCUNSTANCIAS

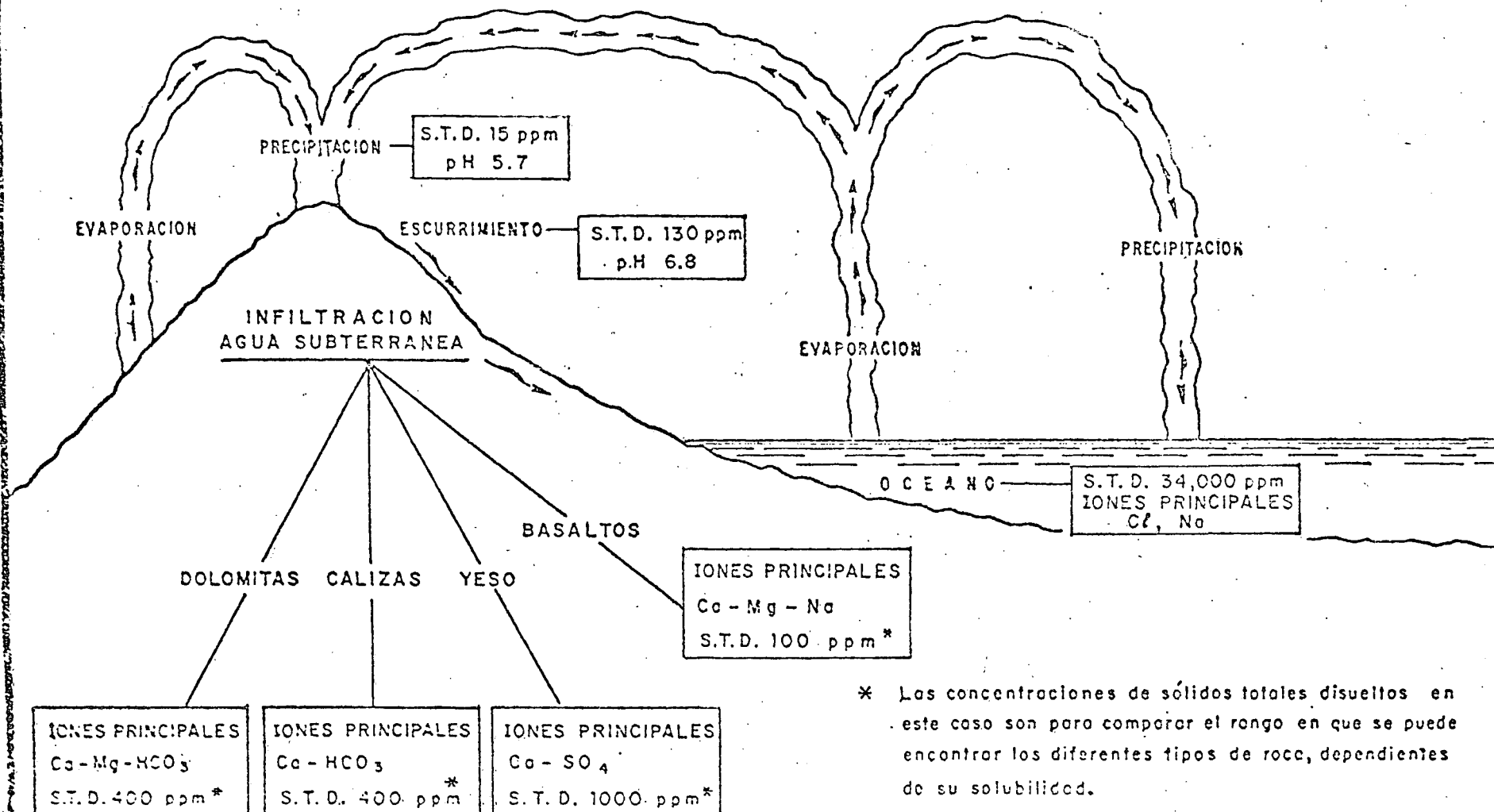


FIG - 3

Este ácido, tiene un gran poder de disolución y es el principal agente de ataque del agua sobre las rocas.

- b) Composición del agua de ríos.— Las corrientes superficiales, que en la mayoría de los casos son la causa inmediata de la lluvia, tienen contacto con los materiales que forman los cauces, así como con los fragmentos de roca transportados por la corriente.

Al contacto con dichos materiales, el agua los ataca y disuelve, llegando a tener una composición dependiente del tipo de materiales con los que tiene contacto.

La composición promedio del agua de ríos, según Livingstone (1963), es la siguiente:

Cl	7.8 ppm	Ca	15.0	Al	0.01
Na	6.3	HCO ₃	58.4	S.T.D.	129.5
Mg	4.1	SiO ₂	13.1		
SO ₄	11.2	NO ₃	1.0		
K	2.3	Fe ⁺⁺	0.67		

- c) Composición del agua de mar.— Los océanos constituyen los mayores depósitos de agua en el mundo, y se caracterizan por tener una gran cantidad de sales disueltas. Estas sales son producto de la erosión química efectuada por el agua durante el ciclo hidrológico, desde la formación de la tierra, hasta nuestra época.

Originalmente, los océanos se formaron por condensación de vapor de agua, la cual se acumuló en las partes bajas de la tierra. Se inició el ciclo hidrológico y esta agua empezó a disolver los minerales que formaban las rocas, conduciendo las sales, producto de erosión química, hacia las cuencas oceánicas. Continuó el ciclo hidrológico y con él, el aumento de sales en el agua de mar.

La composición química del agua de mar, de acuerdo con Goldberg (1957), es:

Cl	19,000 ppm	Ca	400
Na	10,500	HCO ₃	140
Mg	1,300	SiO ₂	6
SO ₄	2,650	S.T.D.	34,467
K	380		

- d) Composición del agua subterránea..- La composición química del agua subterránea dependerá del tipo de roca, a través de la cual circula y de otros muchos factores complejos. (Fig. 3).

Así, tenemos que un agua que circula a través de rocas calizas, tendrá principalmente iones de calcio, carbonatos y bicarbonatos. Si circula por yesos y anhidritas, tendrá una gran cantidad de sólidos disueltos, debido a la fácil disolución de estas rocas, predominando la presencia de iones de calcio y sulfatos. El agua que circula a través de basaltos, tendrá pocos sólidos disueltos, debido a que esta roca es de difícil disolución; además, tendrá aproximadamente, la misma cantidad de calcio, magnesio y sodio.

En las figuras 4 y 5 se muestra la composición química de algunas rocas y minerales comunes.

III. METODO DE TRABAJO EN LA INTERPRETACION HIDROGEOQUIMICA

Para llevar a cabo una interpretación hidrogeoquímica, se procede de la siguiente manera (Fig. 6):

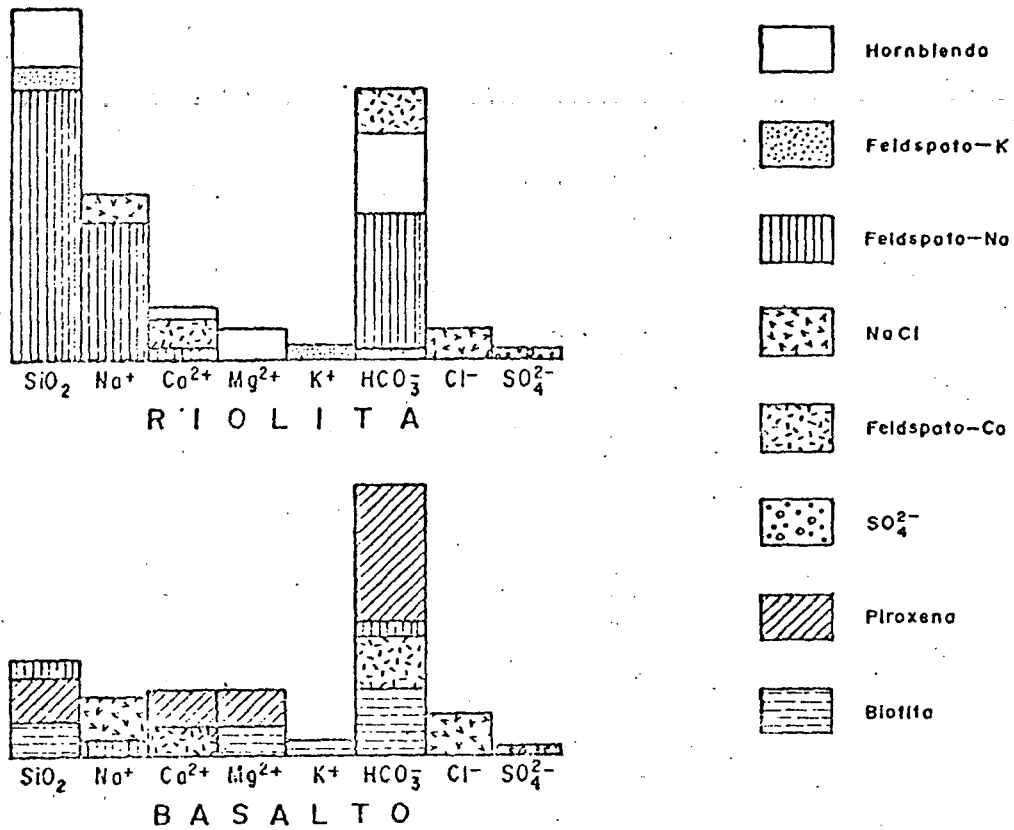
3.1. SELECCION Y MUESTREO DEL AGUA SUBTERRANEA

Se efectúa una selección de aprovechamientos, tomando en cuenta una distribución espacial, que dependerá de las circunstancias, así como el tipo de aprovechamiento ya sea pozo, noria, manantial, galería, etc., ya que en ocasiones, los diferentes tipos de aprovechamientos, corresponden a sistemas acuíferos diferentes.

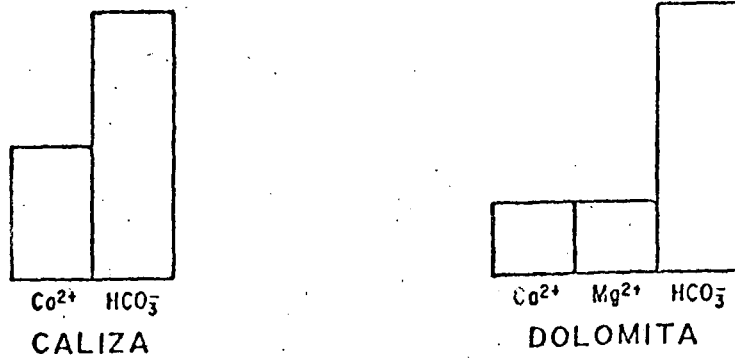
El muestreo se debe efectuar usando frascos de polietileno de un litro de capacidad, con doble tapa. Los frascos deben llenarse totalmente para evitar la gasificación de algunos componentes que podría provocar reacciones químicas y alterar la composición de la muestra que es representativa de enormes volúmenes de agua.

Al obtener la muestra en el campo, se deben tomar datos relativos a la localización y características del aprovechamiento, así como la temperatura ambiente, la temperatura del agua al momento del muestreo, el pH y la resistividad

COMPOSICIÓN QUÍMICA DEL AGUA SUBTERRÁNEA QUE CIRCULA POR DIFERENTES ROCAS

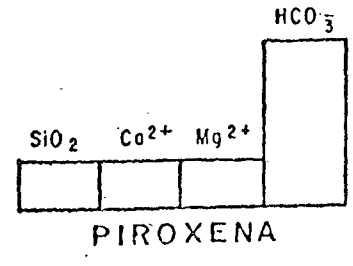
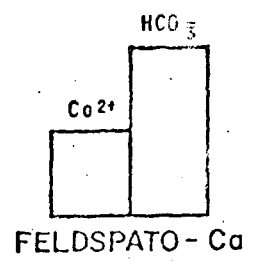
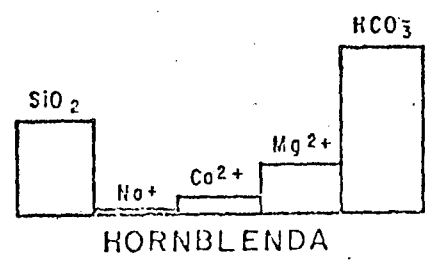
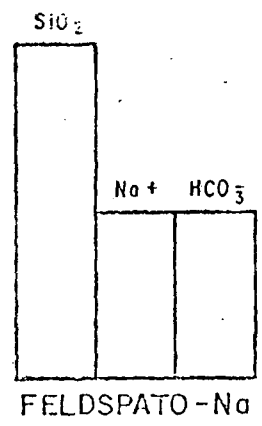
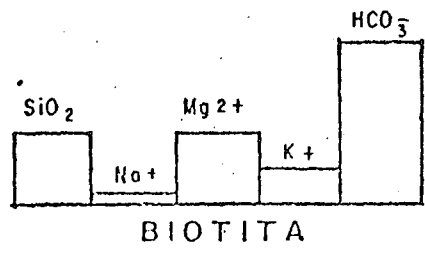
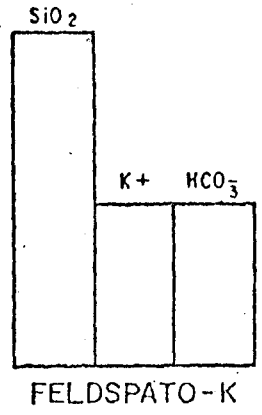


RECONSTRUCCION EN HISTOGRAMAS DE LA COMPOSICION DEL AGUA DE RIOLITAS Y BASALTOS



HISTOGRAMAS MOSTRANDO LA COMPOSICION DEL AGUA DE CALIZAS Y DOLOMITAS

COMPOSICION QUIMICA DE ALGUNOS MINERALES



DIAGRAMAS DE BARRAS QUE MUESTRAN LA COMPOSICION DE ALGUNOS MINERALES CONSTITUYENTES DE LAS ROCAS IGNEAS

INTERPRETACION GEOQUIMICA

METODO DE TRABAJO

SELECCION Y MUESTREO DEL AGUA SUBTERRANEA

- SELECCION POR POZOS, NORIAS, GALERIAS - FILTRANTES Y MANANTIALES.
- MEDICION DE pH Y TEMPERATURA DEL AGUA EN EL CAMPO.
- OBTENCION DE LA MUESTRA DE AGUA EN BOTE LLA DE POLIETILENO DE UN LITRO DE CAPACIDAD

ANALISIS FISICO - QUIMICOS

DETERMINACION DE CALCIO, MAGNESIO, SODIO, POTASIO, BICARBONATO, CLORURO, SULFATO, - SOLIDOS TOTALES DISUELTOS, ETC.

ELABORACION DE PLANOS, Y DIAGRAMAS E INTERPRETACION DE LOS MISMOS

TABLA RESUMEN CONFIGURACIONES DIAGRAMAS TRIANGULARES ETC.

FIG. 6

eléctrica del agua.

3.2. ANALISIS FISICO-QUIMICOS

Una vez obtenidas las muestras, se remiten al laboratorio - en donde se efectúan los análisis fisicoquímicos, determinándose las concentraciones de los principales cationes (Ca, Mg, Na, K), aniones (HCO_3 , Cl, SO_4) los sólidos totales disueltos y, dependiendo del tipo de terreno, su sugiere la - determinación de otros índices, por ejemplo, para un terreno con trazas de termalismo, sería conveniente la determinación de litio y boro, así para otros casos, se requeriría - determinar FeO, MnO, SiO_2 , F, etc. (Fig. 18)

SOLIDOS TOTALES DISUELTOS.- Los sólidos totales disueltos representan el residuo que queda al evaporar cierta cantidad del agua. No son representativas de la suma de las concentraciones de los diferentes elementos analizados, ya que, durante la evaporación en el laboratorio, los sólidos volátiles se pierden y los bicarbonatos se convierten en carbonatos. También quedan retenidas cierta cantidad de agua de cristalización que no alcanza a evaporarse. Por lo tanto, el valor de los sólidos totales disueltos, sólo proporciona un índice del ataque del agua sobre las formaciones geológicas y de la solubilidad y facilidad de remoción de las sales del subsuelo.

3.3. UNIDADES USADAS PARA REPORTAR LOS ANALISIS QUIMICOS

Las unidades más comunes, en las que se reportan los análisis químicos efectuados a muestras de agua, son: partes -- por millón y miliequivalentes por litro.

Las "partes por millón", son unidades de peso por peso, que equivale a un miligramo de soluto, por un kilogramo de solución. La unidad de peso por volumen, se tiene al asumir -- que un litro de solución, pesa un kilogramo; entonces, tenemos que una "parte por millón", es igual a un "miligramo -- por litro".

Debido a que las unidades anteriores están dadas en peso, - no hay equivalencia entre iones de diferente especie, o sea, que no se pueden mezclar, debido a que tienen diferente peso molecular y carga eléctrica. Por lo tanto, para relacionar diferentes iones en fórmulas químicas o para efectuar - correlaciones entre ellos, se utilizan unidades equivalentes.

La unidad más usada es el "miliequivalente por litro", la cual se obtiene multiplicando los "miligramos por litro", por $\frac{C}{PA}$; donde "C" es la carga del ion y "PA" es el peso atómico.

Otra unidad conocida y usada en Química, es "moles por litro", siendo una mole, el peso atómico de una sustancia en gramos.

Las abreviaciones usadas en las unidades mencionadas, son las siguientes:

ppm	partes por millón.
mg/l	miligramos por litro.
me/l	miliequivalentes por litro.
mol/l	moles por litro.

3.4. ELABORACION DE TABLAS, PLANOS Y DIAGRAMAS E INTERPRETACION DE LOS MISMOS

- a) Tablas resumen. - Para controlar y tener una idea en conjunto de la composición, concentración y calidad del agua, se recomienda elaborar tablas en las cuales se resume toda la información obtenida. En la Fig. 16 se muestra un ejemplo.
- b) Configuraciones. - Con el objeto de tener una distribución espacial de la calidad del agua y con ella determinar cualitativamente las zonas de recarga, la dirección del flujo del agua subterránea, así como tener idea de algunas propiedades físicas del acuífero, se elaboran configuraciones de las determinaciones efectuadas.

Con el objeto de ilustrar este punto, en las Figs. 7 y 8 se muestran las configuraciones de sólidos totales disueltos y conductividad eléctrica, para los Valles de Aldama y Samalayucan, Chih.

En el plano de curvas isovalores de sólidos totales disueltos de Aldama, se observa que las zonas con menores concentraciones se encuentran en el extremo noreste de la ciudad de Chihuahua y en el flanco este de la Sierra de La Gloria, coincidiendo

do éstas con las zonas de recarga del acuífero, donde el agua de lluvia se infiltra.

Las concentraciones aumentan de la ciudad de Chihuahua hacia la de Aldama, indicando que el agua subterránea fluye en dicha dirección al ir disolviendo sales conforme avanza.

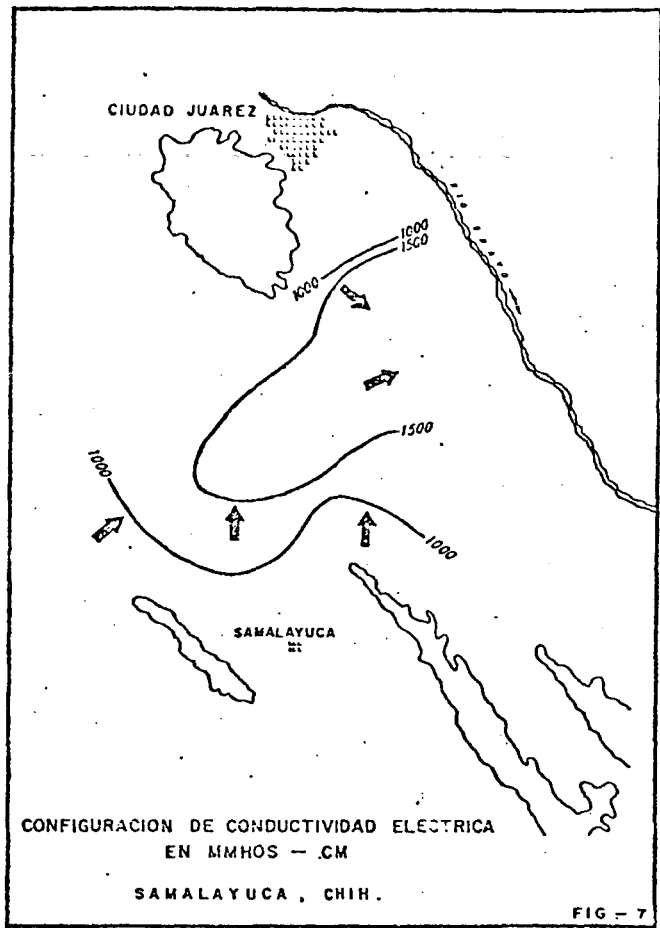
Las concentraciones aumentan de la Sierra de La Gloria, hacia el noreste y después hacia el sureste, a lo largo del río Chuviscar, mostrando que la dirección del agua subterránea es hacia el sureste.

En la configuración de conductividades del área Samalayuca-Juárez, (Fig. 8) se observa la curva 1000 al pie de la Sierra de Juárez y de 1500 hacia el sureste de ella. Esta distribución, indica que la Sierra de Juárez corresponde a una zona de recarga, donde el agua de lluvia se infiltra y fluye hacia el sureste. Observaciones similares se hacen en Samalayuca, donde se deduce un flujo de agua de sur a norte y noreste, uniéndose con el de la Sierra de Juárez, para continuar hacia el Río Bravo.

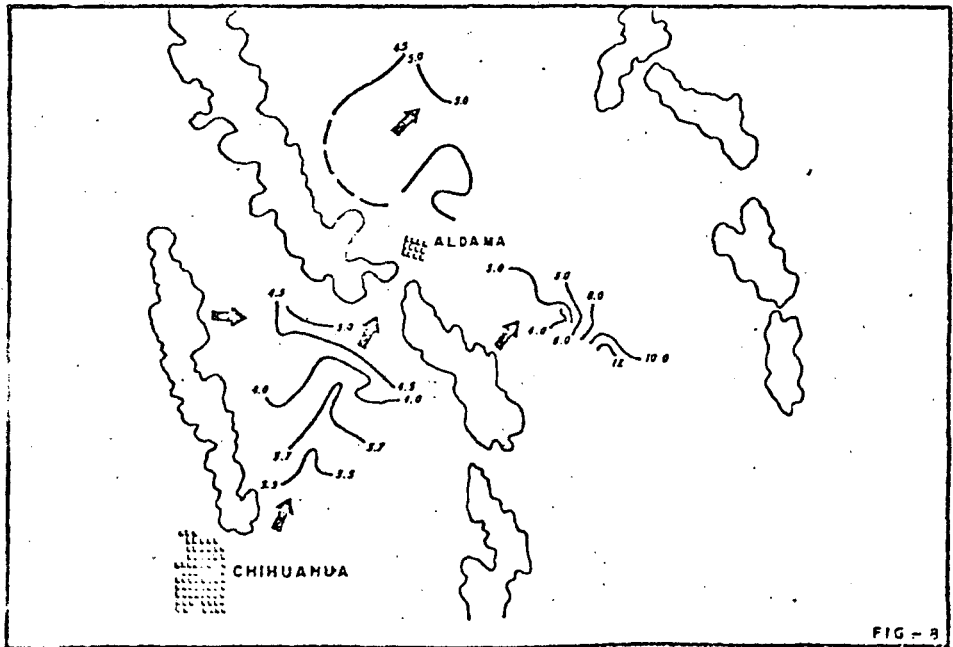
Por lo tanto, de estas configuraciones se obtiene, entre otras cosas, la zona de alimentación del acuífero y dirección del flujo, el cual coincide con el encontrado por métodos piezométricos.

En la Fig. 9 se muestra un corte geológico ilustrativo, que relaciona la zona de recarga y la dirección del movimiento del agua subterránea, con la concentración y composición química del agua.

- c) Diagramas triangulares. - Con el objeto de obtener, en forma rápida e ilustrativa, los diferentes tipos o familias de agua, de acuerdo al catión y anión predominante, se forman diagramas triangulares, como el que se muestra en la Fig. 10. En el triángulo de la izquierda de este diagrama se grafican, en porcentaje de me/l, los principales cationes y, en el triángulo de la derecha, también en las mismas unidades, los principales aniones. En los vértices de estos triángulos se definen aguas cálcicas, magnesianas, bicarbonatadas, etc., si las muestras se encuentran localizadas en los vértices con los por-

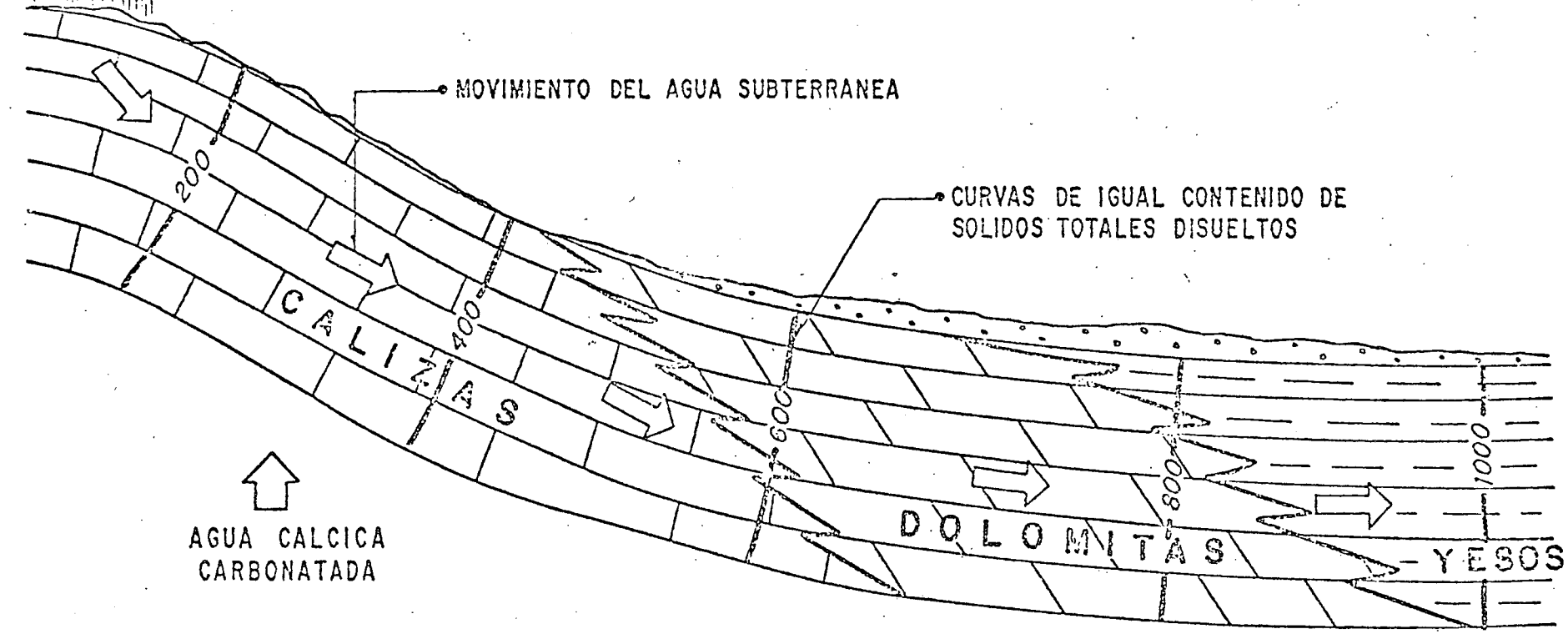
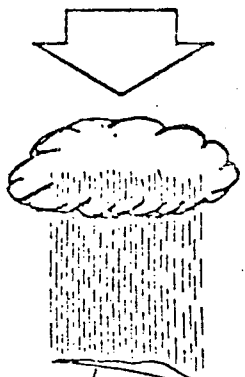


CONFIGURACION DE SOLIDOS TOTALES EN ME/L; CHIHUAHUA-ALDAMA, CHIH.



ZONA DE
RECARGA

ILUSTRACION QUE MUESTRA LA RELACION ENTRE LA ZONA DE RECARGA Y LA DIRECCION DEL MOVIMIENTO DEL AGUA SUBTERRANEA, CON LA CONCENTRACION Y COMPOSICION QUIMICA DEL AGUA



MOVIMIENTO DEL AGUA SUBTERRANEA

CURVAS DE IGUAL CONTENIDO DE
SOLIDOS TOTALES DISUELTOS

AGUA CALCICA
CARBONATADA

AGUA CALCICA
MAGNESIANA
CARBONATADA

AGUA CALCICA
SULFATADA

FIG - 9

DIAGRAMA TRIANGULAR

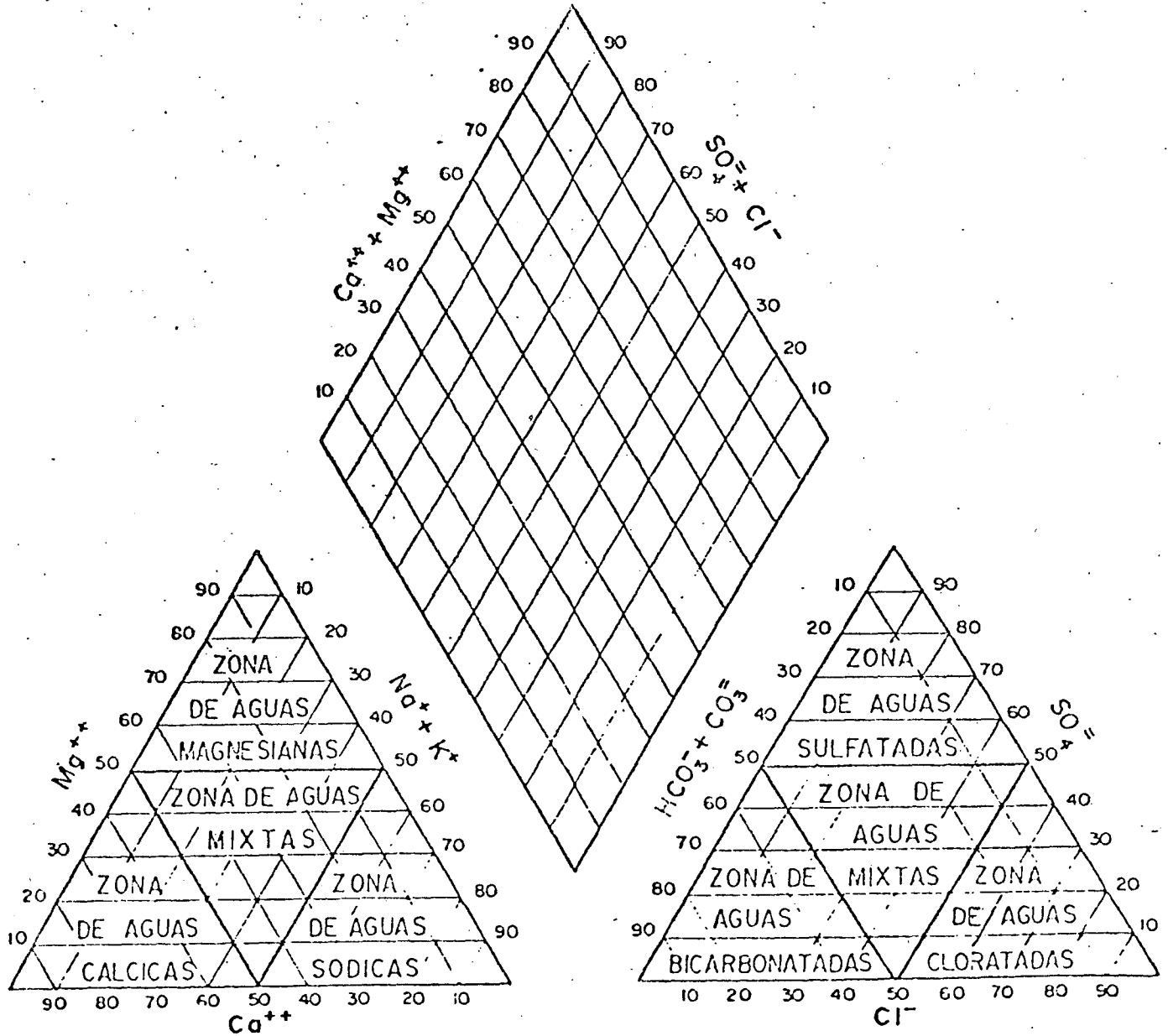


FIG.-10

centajes mayores al 50% de calcio, magnesio, bicarbonato, etc., respectivamente. Se define como agua mixta, la que se grafica al centro del triángulo, por no existir un ion que predomine.

En la Fig. 11 se muestra un diagrama triangular, en el cual se graficaron muestras de agua del Valle de Tecomán-Manzanillo, Col., observándose la existencia de agua de tipo sódico-clorurada, mixta-mixta y cálcico-bicarbonatada.

El tipo o familia de agua, se vacía sobre un plano delimitando zonas con agua de diferente composición. En la Fig. 12 se muestra el plano correspondiente al diagrama triangular de la zona de Tecomán-Manzanillo, en el cual se delimitaron las zonas correspondientes a las familias de agua ya mencionadas. El agua sódico-clorurada, es consecuencia directa de contaminación del acuífero, con agua de mar. El agua mixta-mixta, es una mezcla de aguas de diferentes tipos y en la cual no predomina ningún ion en especial. El agua cálcico-bicarbonatada, es el producto de la disolución de rocas calizas por el agua.

6) Resistividades y sólidos totales disueltos.- La resistividad es una medida indirecta de los sólidos totales disueltos (S.T.D.) que contiene el agua, ya que sus valores son inversamente proporcionales a éstos últimos. Tomando en cuenta esta característica, se forma una gráfica (Fig. 13) con la cual, se pueden calcular resistividades a partir de sólidos totales disueltos, o viceversa. Los sólidos totales disueltos calculados, en algunos casos, nos ayudan a complementar la información de configuraciones de una forma rápida y económica. Las resistividades calculadas, se pueden utilizar para hacer correlaciones con geofísica

En la Fig. 17, se muestra un ejemplo de la relación entre resistividad y S.T.D., el cual corresponde al área de Sonoyta, Son. En ella se encontró que, en ciertos lugares, el agua subterránea tenía concentraciones de S.T.D., muy altas y se encontraba rodeado por pozos con agua de mejor calidad. Se efectuaron sondeos geofísicos de resisti-

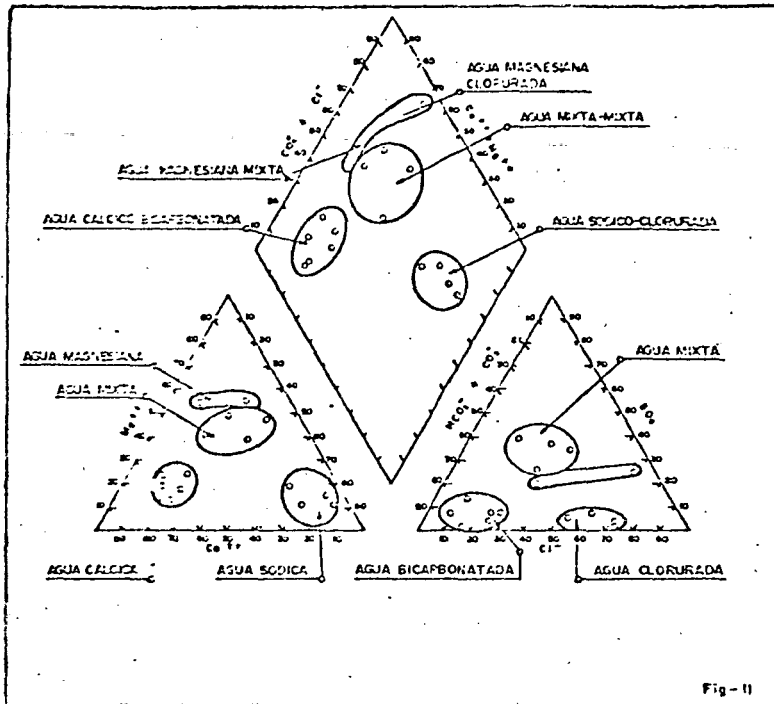


Fig-11

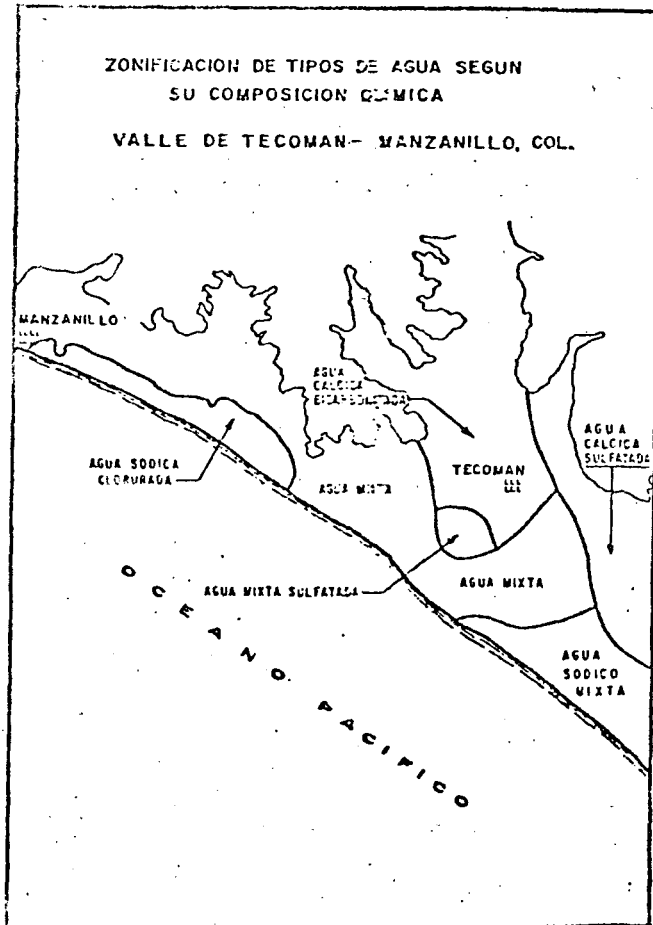


FIG 12

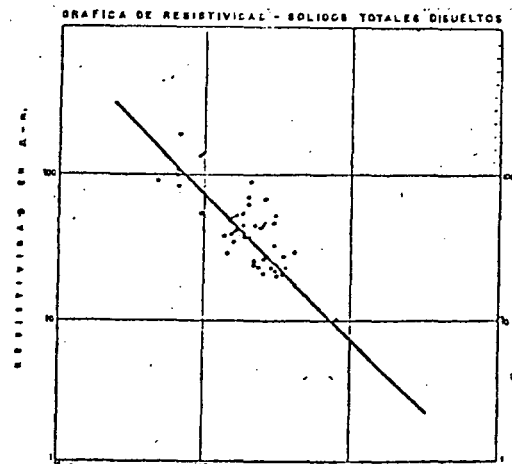


FIG 13

ANÁLISIS FÍSICO-QUÍMICOS
ZONA IXTLERA DEL ESTADO DE ZACATECAS

MUESTRA Nº	DENOMINACION	C.E. km	RAS	RESERVA VIDA A-M	FECHA MUESTREO	CANTIDAD TOTAL ppm	B ppm	ST.D ppm	CO ₂ ppm	Ca		Mg		Na		K		HCO ₃		SO ₄		Cl		NO ₃ ppm	NO ₂ ppm	PO ₄ ppm	LI ppm	SiO ₂ ppm	FeO ppm	CLASE INGENIERIA	NH ₄ ppm	PH	FAMILIA DE AGUA DIAGRAMA TRIANG	FAMILIA DE AGUA CLASIFIC. QUÍMICA	F ppm	
										ppm	me/l	ppm	me/l	ppm	me/l	ppm	me/l	ppm	me/l	ppm	me/l	ppm	me/l													ppm
1-1	SAN JOSE	2430	4.12	115		932	1.01	2380	0	304	15.17	42	3.45	269.12	57	11.2	0.79	305	3.0	1160	74.15	96	2.71	0.15	85	0.48	1.40	21	71.46	3	2.6	8.8	Sulfato-calcico-magnesico	Sulfato de sodio	0.8	
1-2	AGRICOLA TITO NAVILA	4480	7.69	1545		2133	1.170	8212	0	715	35.68	88	7.30	820	55.67	10.8	0.70	181	2.64	2060	42.89	701	19.70	0.16	838	0.64	3.70	18	25.17	3	3.3	7.1	Sulfato-calcico-magnesico	Sulfato de sodio	2.7	
1-3	EJIDO ZARAGOZA	2106	15.25	4749		72	1.940	1497	26.4	17	0.26	7	0.58	410	12.90	9.2	0.24	246	4.03	475	3.89	165	4.65	0.06	13	1.20	0.90	23	9.01	1	1.3	0.0	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	0.6	
1-4	EL SALADO	4560	42.02	685		1427	1.50	7546	96.0	150	7.49	256	21.04	385	156.78	156.0	3.69	617	15.05	4200	95.77	2652	60.74	0.15	7	2.50	11.00	78	3.09	3	2.7	7.0	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	2.0	
1-5	TIRO META PICA	2555	25.15	914		551	9.20	9977	16.8	281	14.02	60	4.94	2700	117.45	103.0	2.63	248	4.34	8230	109.53	1021	24.80	0.40	100	0.92	7.60	53	5.78	3	1.7	7.6	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	7.0	
1-6	EJIDO HIDALGO	2430	0.16	115		1672	2.04	3064	14.4	598	29.74	44	3.65	15	0.68	12.8	0.55	195	3.20	1325	51.75	34	0.95	0.06	12	1.60	2.20	44	42.76	3	2.1	7.5	Sulfato-calcico	Cloruro de magnesio	1.2	
1-7	SAN JUAN DE LOS CEDROS	1150	3.11	8695		331	0.20	1008	14.4	111	5.54	13	1.06	150	3.46	7.4	0.19	139	2.26	352	7.35	87	2.45	0.04	3	0.60	0.50	34	15.68	3	2.1	7.5	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	0.8	
1-8	SAN JUAN DE LOS CEDROS	875	0.26	1114		319	0.15	840	12.0	127	6.34	20	1.63	12	0.52	3.6	0.03	359	4.25	165	3.44	18	0.57	0.05	1	0.80	0.40	25	18.49	3	2.8	7.5	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	0.8	
1-9	LA ZAPIL	705	0.29	1480		317	0.21	556	14.4	123	6.14	2	0.19	12	0.52	1.2	0.03	205	3.26	132	2.75	25	0.85	0.05	15	1.00	0.30	31	18.72	3	1.2	7.5	Sulfato-calcico	Cloruro de magnesio	0.1	
3-1	LOS NARD	645		DIC 69		60		406									9.9	0.25	12	0.20	172	3.58	85	1.55							1.4	8.1				
3-2	LAS COAPAS	675		DIC 69		170		398	18	102	5.09	19	1.59			19.6	0.50	202	3.51	2	0.04	30	0.85									2.5	7.9			
3-3	JAZMIN	1162		DIC 69		370		805	24	224	11.18	43	3.60			9.0	0.23	165	2.70	270	8.82	60	1.69			6	0.05					0.9	8.1			
3-4	CECROS	1525		DIC 69		370		941	0	218	10.78	48	5.92			9.0	0.23	151	2.47	324	8.75	35	0.99		184	0.04						1.4	7.4			
3-5	CECROS	1075		DIC 69		360		741	0	185	9.23	65	5.22			6.0	0.15	116	1.90	324	6.75	45	1.27			0	0.04					1.2	7.8			
3-6	CIENEGA DE POCALMONTES	1754		DIC 69		630		1305	18	348	17.27	102	8.39			19.9	0.51	171	3.80	520	10.83	125	3.25			2	0.08					2.2	8.1			
3-7	CPE GANCERON	1515		DIC 69		460		1105	36	242	14.07	65	5.22			19.9	0.51	214	5.51	410	8.54	75	2.12			2	0.08					2.6	8.2			
3-8	PEDRO COLORADO	1000		DIC 69		350		688	0	216	10.76	29	2.38			5.5	0.14	786	4.69	122	2.94	25	0.71			2	0.05					2.4	7.8			
3-9	LA PARDITA	454		DIC 69		125		261	0	76	3.75	14	1.20			9.4	0.24	146	2.59	18	0.55	15	0.42			3	0.24					1.2	7.9			
3-10	LA FABRICA	789		DIC 69		180		528	86	96	4.79	29	2.30			10.8	0.28	738	3.87	27	0.58	85	1.55			8	0.10					2.9	8.1			
3-11	LA DE GUADALUPE	1292		DIC 69		440		927	30	288	15.37	73	6.00			11.0	0.22	226	3.70	164	3.41	145	4.09			8	0.10					1.8	8.1			
3-12	MAN ANERICORA	2777		DIC 69		1040		2260	0	542	27.05	168	15.65			20.5	0.52	498	6.69	1060	21.88	70	1.97			3	0.04					1.7	8.9			
3-13	SAN YSBORDIA	2325		DIC 69		1640		1655	0	1210	60.38	65	5.27			17.6	0.45	344	5.67	88	1.79	125	0.71			3	0.19					1.8	7.4			
3-14	VAN APITOLAYA	794		DIC 69		260		497	24	168	8.38	24	2.00					183	3.00	59	1.25	10	0.28			4	0.05					2.3	8.3			
3-15	LA PRESITA	952		DIC 69		400		662	0	264	13.17	34	2.74			16.5	0.47	232	3.80	94	1.12	45	1.27			2	0.05					1.0	7.4			
4-1	AGUA DULCE	1162	1.3	8.8	1948			822		121	6.03	22	1.60	59	2.56	4.4	0.11	315	5.15	211	4.39	32	0.51			5		37				8.0		Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	
4-2	TANQUE NUEVO	2941	8.3	3.4	1948			2329		135	6.73	54	4.43	442	19.16	8.0	0.20	628	6.65	1056	21.56	25	0.71			0.5		31				8.5	4.0	Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	
4-3	CALAPAZAL	2500	2.1	4.0	1948			1997		373	18.61	29	2.40	163	8.96	7.9	0.20	202	3.29	1181	24.37	25	0.72					28				8.0		Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	
4-4	JOCABFO	5125	4.7	3.2	1948			2554		256	12.77	108	8.95	324	14.13	8.5	0.14	393	6.44	1367	26.05	27	0.91			0.8		80				8.5		Sulfato-calcico	Sulfato de sodio	
5-14	ARLIDORA 1	5720	6.8	1.75	NOV.70	1291		5815	0	354	19.15	71	9.45	510	23.20	31.0	0.79	218	3.58	1550	40.58	344	9.70									7.1		Sulfato-calcico		
5-17	ARLIDORA 2	6825	7.7	1.47	NOV.70	1534		6200	0	442	29.09	110	8.41	710	32.31	29.0	0.72	173	2.95	1740	38.19	670	19.89									7.4		Sulfato-calcico		
5-18	CECROS 1	5555	0.9	6.51	NOV.70	617		1100	0	170	9.47	35	2.66	50	2.28	6.0	0.15	148	2.40	445	9.25	25	0.73									7.4		Sulfato-calcico		

FIG.-16

DETERMINACION DE MANTOS DE AGUA SALOBRE SEPULTADOS, POR MEDIO DE GEOFISICA E HIDROGEOQUIMICA

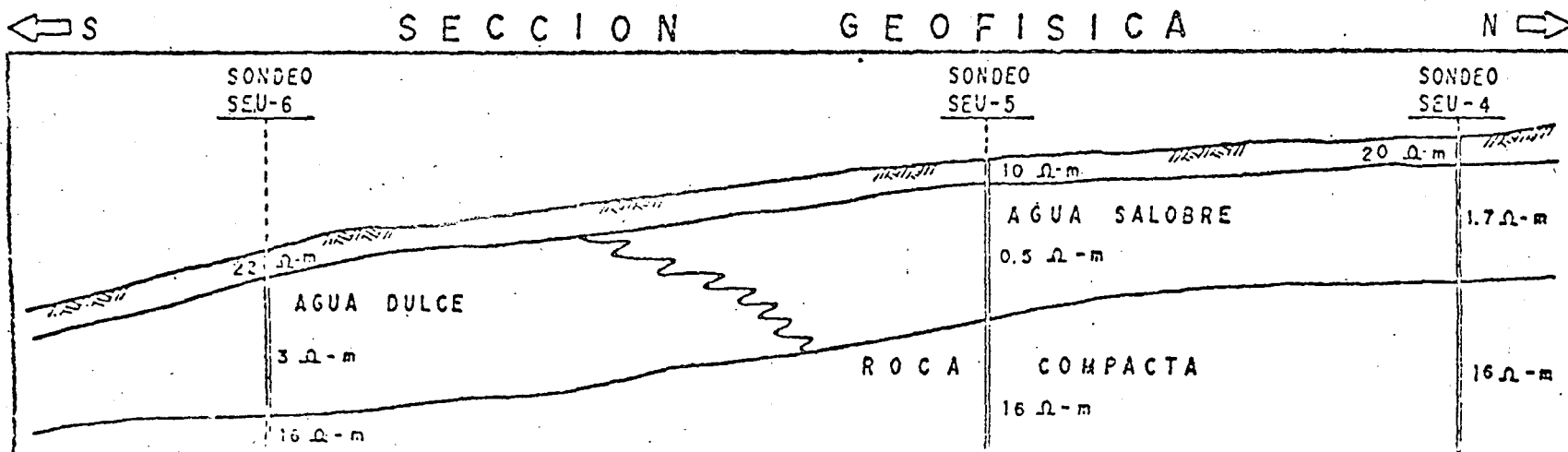
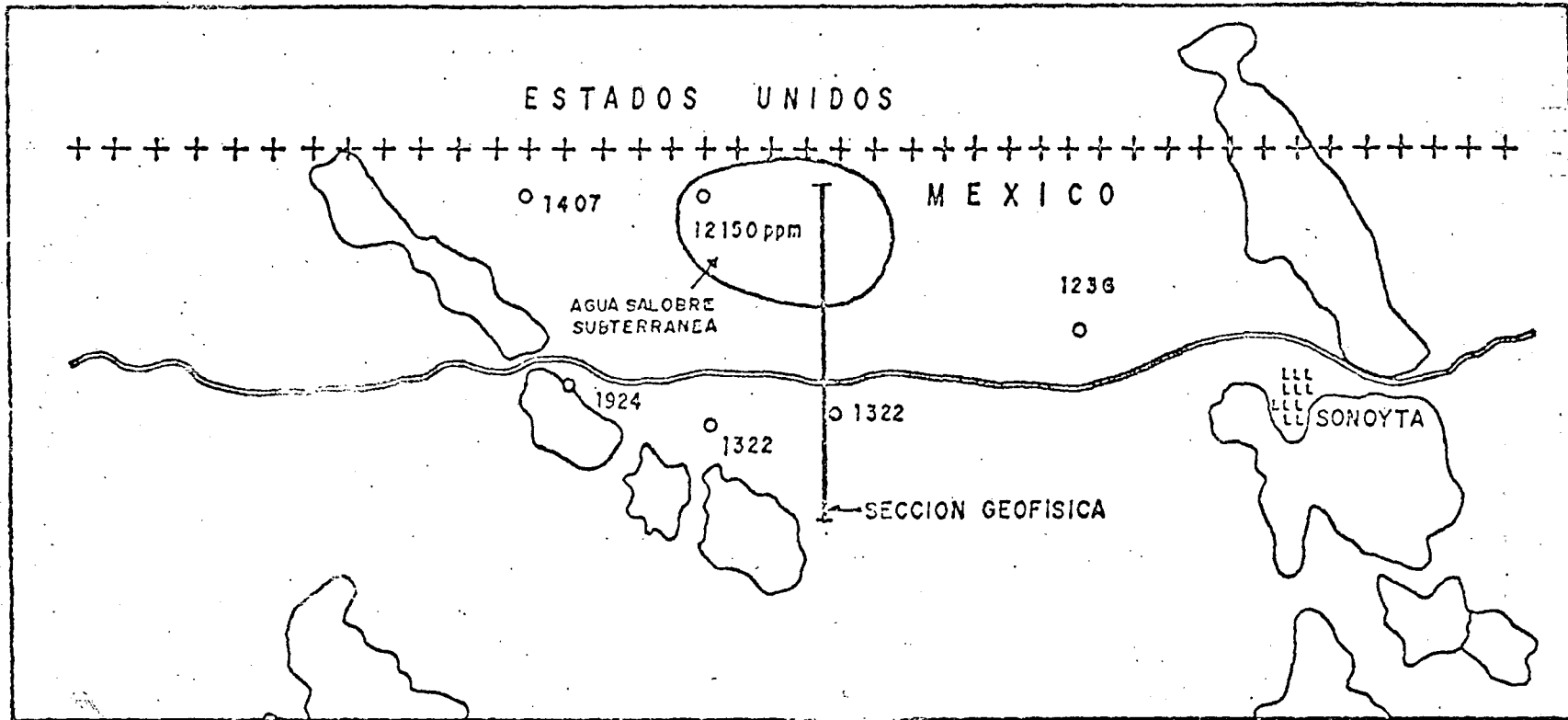


FIG.-17

vidad, los cuales, al ser interpretados, mostraron la existencia de lentes localizados de muy baja resistividad, los cuales corresponden a agua salobre atrapada entre los sedimentos.

Existen otros tipos de clasificación y representación de análisis químicos, como las de Chase Palmer, Shoeller, Souline, Wilcox, etc.

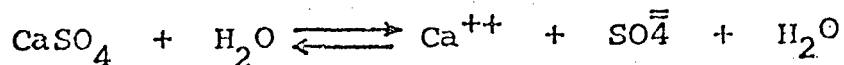
IV. GRADO DE SATURACION DEL AGUA CON RESPECTO A LOS MINERALES MAS COMUNES

Cuando algunas muestras presentaron altas concentraciones de sólidos totales, se procede a hacer un análisis del grado de saturación del agua con respecto a los minerales más comunes; yeso $\text{CaSO}_4 \cdot \text{H}_2\text{O}$, Calcita CaCO_3 dolomita $\text{CaMg}(\text{CO}_3)_2$.

4.1. METODOLOGIA

Para obtener el grado de saturación de una sal en el agua, se obtiene la constante de actividad iónica (K_{ai}) y se compara con la constante de equilibrio (K_e). Para valores de (K_{ai}) mayores que (K_e), la muestra se encuentra sobresaturada y para valores de (K_{ai}) menores que (K_e), la muestra no se encuentra sobresaturada.

En el caso del yeso, este se disocia según la siguiente reacción:



Aplicando la ley de Acción de Masas, obtenemos que la constante de actividad iónica es igual a las actividades de los productos entre los reactantes, o sea:

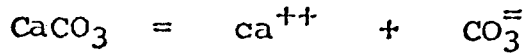
$$K_{ai} = \frac{[\text{Ca}^{++}] [\text{SO}_4^{--}] [2\text{H}_2\text{O}]}{[\text{CaSO}_4 \cdot \text{H}_2\text{O}]}$$

Donde los paréntesis indican la actividad iónica del ion -- que en encierran.

La actividad de los compuestos, es igual a 1.- por lo tanto:

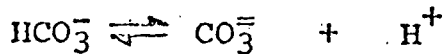
$$K_{ai} = [Ca^{++}] [SO_4^{==}] \text{ --- --- --- --- --- (1)}$$

De manera similar para la calcita se tiene:



$$K_{ai} = [Ca^{++}] [CO_3^{==}] \text{ --- --- --- --- --- (2)}$$

Debido a que los análisis no reportan carbonato, ($CO_3^{==}$), se utilizó la determinación de bicarbonato (HCO_3^-), sustituyendo la fórmula (2) de la siguiente manera:



$$K_{ai} = \frac{[CO_3^{==}] [H^+]}{[HCO_3^-]} = 10^{-10.33}$$

Despejando:

$$[CO_3^{==}] = \frac{[HCO_3^-] \cdot 10^{-10.33}}{[H^+]}$$

Sustituyendo en la ecuación (2):

$$K_{ai} = \frac{[Ca^{++}] [HCO_3^-] 10^{-10.33}}{[H^+]} \text{ --- --- --- (3)}$$

Las actividades iónicas se obtienen multiplicando el coeficiente de actividad iónica (γ) de cada elemento, por la concentración en moles por litro (M).

$$\begin{aligned} \text{O sea: } [Ca^{++}] &= \gamma_{Ca} \cdot M_{Ca} \\ [SO_4^{==}] &= \gamma_{SO_4} \cdot M_{SO_4} \\ [HCO_3^-] &= \gamma_{HCO_3} \cdot M_{HCO_3} \end{aligned}$$

Las concentraciones en moles por litro (M) se obtienen dividiendo las partes por millón reportadas en los análisis químicos por el peso atómico. El coeficiente de actividad iónica (γ) se calculó mediante la fórmula de Debye-Huckel:

$$\log \gamma = \frac{-A z_i^2 \sqrt{I}}{1 - B a_i \sqrt{I}}$$

Donde Z es la carga del ion; A y B son constantes dependientes de la temperatura (en nuestro caso a 25°C, A = 0.5085 y B = 0.3281 x 10⁸; (Klots, 1950); a_i es una constante relacionada con el tamaño y carga del ion (HEM, 1970) I es la fuerza iónica calculada por la fórmula:

$$I = \frac{1}{2} (M \cdot z^2)$$

Donde M es la concentración de cada ion en moles por litro.

La constante de actividad iónica (K_{ai}), así obtenida, se comparará con la constante de equilibrio (K_e), para encontrar el grado de saturación del agua con respecto a yeso y calcita.

Los valores de K_e son: (Garrel y Chist, 1965):

$$K_e \text{ (calcita)} = 10^{-8.34}$$

$$K_e \text{ (yeso)} = 10^{-4.61}$$

De manera similar, se procede para el cálculo de las constantes de otros minerales.

Ya obtenido el grado de saturación, se delimitan, sobre planos, las áreas sobresaturadas, a partir de las cuales, se deduce la dirección del movimiento del agua subterránea y se explica el comportamiento químico del agua.

En las zonas en donde el agua se encuentra sobresaturada de alguna sal, es de esperarse la precipitación de dicho compuesto y consecuentemente, la incrustación en bombas, tuberías, calderas y demás material que tenga contacto con esta agua. Mientras que las áreas en donde el agua no se encuentre saturada de sales, ésta continuará disolviendo y aumentando su concentración iónica.

GENERALIDADES SOBRE LA INTRUSION SALINA
EN ACUIFEROS COSTEROS Y METODOS DE CONTROL

La explotación de agua subterránea en acuíferos de zonas costeras encara un gran riesgo, denominado "Intrusión Salina". Muchas de las zonas costeras de México están siendo degradadas por este fenómeno, como resultado del exceso de bombeo.

Un renglón importante en los acuíferos costeros, es el estudio de la determinación de la intrusión salina cuando ésta aún no la ha afectado nocivamente. Dentro de estos estudios, es esencial, la determinación de la posición del nivel piezométrico y sus fluctuaciones con el tiempo, así como el registro de los incrementos de salinidad en los pozos. Si se cuenta con estos datos puede conocerse rápidamente la posición y la peligrosidad de la intrusión y planear las alternativas más convenientes para su control.

CARACTERISTICAS FISICAS DE LA INTRUSION SALINA.

Para que una zona costera se vea afectada por este fenómeno, es necesario que se cumplan las dos condiciones siguientes:

- a) Continuidad Hidráulica.- En muchas cuencas costeras de nuestro país, existe continuidad hidráulica en los materiales que forman las planicies costeras la cual se continúa hasta el mar, cerca de la línea de la costa. Puede presentarse también, capas de material permeable confinado, que se continúa a cierta profundidad, hasta más allá de la costa. Algunos acuíferos se encuentran cubiertos por lodo y otros materiales relativamente impermeables que impiden que el agua de mar los contamine.
- b) Inversión del Gradiente.- Otras de las condiciones necesarias para que se lleve a cabo la intrusión salina, es la inversión del gradiente, la cual, se presenta cuando la carga hidráulica del mar es mayor a la del acuífero. Esto sucede si el nivel piezométrico es abatido a profundidades bajo el nivel del mar.

Quando el gradiente es hacia el mar, existe un flujo de agua hacia él y cuando el gradiente es hacia tierra adentro se establece un flujo de agua, hacia el valle. En la --

práctica, la magnitud el gradiente hidráulico se obtiene a partir de la medición de la profundidad al nivel del agua en pozos y norias.

PRINCIPIO DE GHYBEN - HERZBERG.

A lo largo de las líneas de costa el agua de los acuíferos se encuentra descansando sobre el agua de mar, debido a la diferencia de densidades de éstas. El contacto entre estas dos masas de agua (interfase salina) se encuentra en equilibrio dinámico, por lo cual las modificaciones en las condiciones originales del acuífero, producen cambios en la posición del contacto entre las dos aguas.

La profundidad a la cual se encuentra la interfase fue descrita por Badon Ghyben en 1869, y aplicada a problemas específicos por Bairat Herzberg en 1901.

La teoría se basa en lo siguiente:

El peso de una columna vertical de agua dulce que va desde el nivel piezométrico del acuífero hasta la interfase se encuentra equilibrada por el peso de una columna de agua de mar que vaya desde el nivel del mar, hasta la interfase. Esto es, el peso de la columna de agua dulce de longitud $h + Z$ es igual al peso de una columna de agua de mar de longitud Z , donde "h" es la elevación del nivel estático a partir del nivel del mar y "Z" es la profundidad a la interfase, a partir del mismo nivel de referencia.

Si "Dd" y "Dm" representan las densidades del agua dulce y de mar respectivamente, la condición para el balance hidrostático se expresa de la siguiente manera:

$$D_m \cdot g \cdot Z = D_d \cdot g \cdot (h + Z)$$

$$Z = \frac{D_d}{D_m - D_d} h$$

Considerando que las densidades del agua de mar y del agua dulce son 1.025 y 1.000, respectivamente, tenemos que:

$$Z = 40 h$$

O sea que por cada metro que se eleve el nivel piezométrico sobre el nivel del mar, existirán 40 metros de agua dulce bajo el mismo nivel de referencia (Figura 2). La posición del nivel piezométrico sobre el mar, condiciona la profundidad a la interfase. Los movimientos de la superficie del mar por mareas y de la superficie piezométrica del acuífero, producidos por aumento ó disminución de agua en él, pro-

ducen fluctuaciones en la posición de la interfase. El área en donde se llevan a cabo estas fluctuaciones, se denominan zona de difusión. La mayoría de los acuíferos que no están sobreexplotados, descargan agua hacia el mar y la posición real de la interfase, en este caso, se encuentra a mayor profundidad (Hubbert) que la calculada por Ghyben-Herzberg, (figura 3).

MECANISMO DE LA INTRUSION SALINA.

Existen varios mecanismos por los cuales el agua de mar puede intrusionar a un acuífero costero. Estos, están relacionados con la disminución de la elevación del nivel piezométrico y la inversión del gradiente hidráulico, que permite al agua de mar moverse hacia tierra adentro. Bajo condiciones naturales en los acuíferos costeros, existe un equilibrio entre la recarga, la descarga y el cambio del almacenamiento. Es conveniente que exista un flujo de agua dulce al mar, para conservar el equilibrio, y evitar la intrusión. Conforme el agua subterránea es extraída por bombeo, el nivel estático baja acomodándose a las nuevas condiciones y el flujo de la intrusión salina se comienza a mover hacia el acuífero, ocupando primero las zonas costeras y posteriormente la zona de explotación del valle.

METODOS DE CONTROL DE LA INTRUSION SALINA.

Varios métodos de control son conocidos y utilizados para prevenir la intrusión salina. Los más comunes son:

- 1).- Reducción de la extracción
- 2).- Recarga artificial,
- 3).- Fronteras impermeables.
- 4).- Barrera con pozos de bombeo y
- 5).- Barreras con pozos de inyección (figura 4).

REDUCCION DE LA EXTRACCION.

Una de las medidas técnicamente más sencillas para prevenir la intrusión de agua de mar, es la reducción de la extracción de agua subterránea, a un nivel planificado. Esta medida implica una disminución en las demandas de agua lo cual, en ocasiones crea problemas socioeconómicos y políticos muy fuertes. Cuando se opta por este método y el bombeo es reducido, puede establecerse nuevamente el gradiente hacia el mar y la intrusión es reemplazada por un ligero flujo de agua dulce hacia el mar. Si existe información suficiente sobre la variación de los niveles del agua y si se conocen las condiciones geológicas del subsuelo, la reducción de la extracción puede ser controlada de tal manera, que se obtenga la máxima cantidad de agua sin provocar una intrusión salina nociva.

RECARGA ARTIFICIAL.

Para ello es necesario contar con una fuente adicional de agua así como condiciones apropiadas del terreno, de tal manera, que la recarga pueda llevarse a cabo. Las obras para la recarga pueden consistir en zanjas superficiales construídas en el área de recarga a través de las cuales se hace circular agua que se infiltra al subsuelo. Otro tipo de obras, consiste en la construcción de presas de infiltración, localizadas en la zona de recarga. En zonas donde existen capas confinantes impermeables, pueden construirse pozos de inyección. Al llevar a cabo esta recarga se provoca la reinvención del gradiente hacia el mar, la cual es acompañada por un flujo de agua dulce. La recarga, en esta forma, es económica, respecto a los otros métodos, pero en la mayoría de los casos no se cuenta con fuentes de agua adicional para llevarla a cabo.

FRONTERAS IMPERMEABLES.

Consiste en la construcción de una barrera impermeable entre la línea de costa y los pozos de explotación. El medio de construcción puede ser excavando una zanja que posteriormente se rellena con materiales arcillosos. Otro tipo de barrera, consiste en el inyectado de material impermeable. Estas construcciones son usadas solo en áreas relativamente someras. Es importante, el conocer los resultados posteriores a su construcción, ya que, si la impermeabilización es completa, permitirá abatimientos fuertes y por lo tanto la obtención de mayores volúmenes de agua almacenada. Este método tiene la desventaja de no contar con un flujo de agua subterránea hacia fuera de la zona, que en ocasiones, es necesario para mantener un balance de sales favorables.

BARRERA DE POZOS DE BOMBEO.

Consiste en una línea de pozos localizados entre la zona de explotación del valle y el mar. Los pozos, deben de extraer toda el agua de mar que intrusióna al acuífero, hasta obtener un equilibrio hidrostático. Para ello, los niveles de agua deben de ser bajados en la barrera, más que en cualquier otro punto en la cuenca. El volumen de extracción que se lleva a cabo en el valle, debe de ser reducido, cuando menos una cantidad ligeramente menor a la que se obtenía antes de aplicar el método. Es importante, disponer del registro de los niveles del agua en la zona de la barrera, así como el conocer la cantidad exacta de agua que se debe de bombear para obtener los resultados deseados. Esta cantidad de agua que se debe de extraer, es muy variable y deberá de ser mayor

al volumen de agua de mar que originalmente intruía. -
Mientras más cerca del mar se localiza la barrera, el bombeo
tendrá que ser mayor.

BARRERA CON POZOS DE INYECCION.

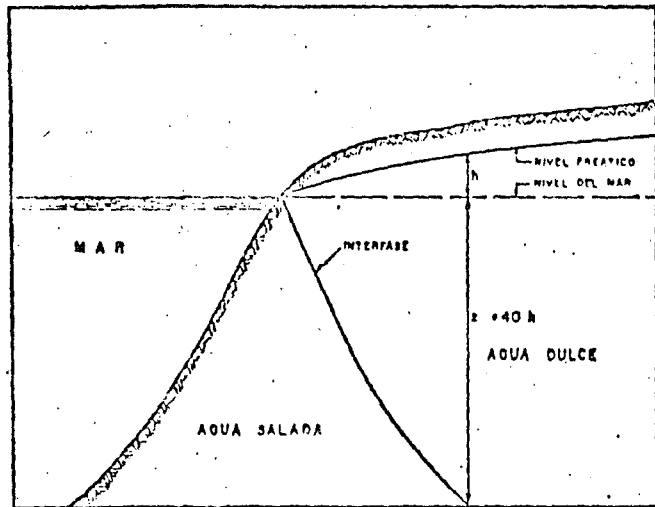
Este método para control de intrusiones salinas, -
consiste en la construcción de pozos de inyección alineados -
a lo largo de la costa, su funcionamiento va a depender de la
resistencia que encuentre el agua al moverse en el subsuelo.
Al inyectar agua al acuífero se provoca la elevación del ni--
vel piezométrico lo cual se lleva a cabo hasta alcanzar el --
gradiente requerido. Debido a la diferencia en densidad en--
tre el agua de mar y el agua dulce, se requiere una columna -
de 41 metros de agua dulce para equilibrar una columna de 40
metros de agua salada. Para controlar la intrusión es nece-
sario primeramente determinar el espesor de sedimentos permea-
bles. Posteriormente se construye la barrera de pozos de in-
yección y se provoca la elevación del nivel piezométrico a lo
largo de la línea de pozos, hasta alcanzar una altura de 75 -
centímetros arriba del nivel del mar, por cada 30 metros de -
espesor del acuífero bajo el mismo nivel de referencia. La -
cantidad de agua utilizada para dicho fenómeno puede ser esti-
mada. Después de que en la barrera con pozos de inyección, -
se establece un equilibrio, la cantidad de agua que fluye ha-
cia el acuífero, será la cantidad de agua de mar que intrusio-
naba anteriormente, siempre y cuando la explotación de la pla-
nicie se haya conservado igual. Para mantener el balance di-
námico de esta zona, es necesario que exista un pequeño flujo
de agua dulce hacia el mar. La magnitud de este flujo es va-
riable, pero será de alrededor del 10% de la que fluye hacia
el acuífero. El número de pozos requeridos para formar la ba-
rreira dependerá de las características hidráulicas del acuífe-
ro, en especial de la capacidad específica de un pozo de bom-
beo perforado en la zona.

METODO COMBINADO; BARRERA POR POZOS DE BOMBEO BARRERA POR PO- ZOS DE INYECCION.

Este método utiliza la combinación de los dos méto-
dos anteriores. Para ello, la barrera por pozos de bombeo, -
es localizada entre la línea de costa y la zona de explotación
del valle y la barrera por pozos de inyección se ubica tierra
adentro, del otro lado de la zona de explotación. La barrera
combinada, compuesta de los dos sistemas, operando simultánea-
mente, minimizada los efectos de subsidencia y extracción de
agua, así como otros efectos secundarios y permite una mayor
flexibilidad en su operación sobre la de uno solo de los sis-

temas previamente descritos.

NOTA : Para la elaboración de este artículo, se -
utilizaron datos de diferentes textos y trabajos, principal--
mente de los apuntes del curso de hidrología subterránea del
Departamento de Recursos Hidráulicos del Estado de California,
E.U., por Raymond C. Richter.



INTRUSION SALINA SEGUN LA TEORIA DE G.HERZBERG

FIG - 1

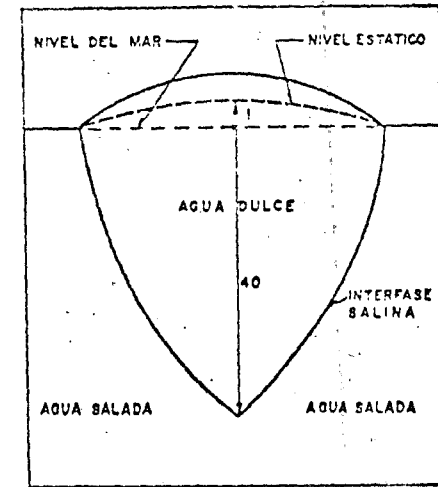
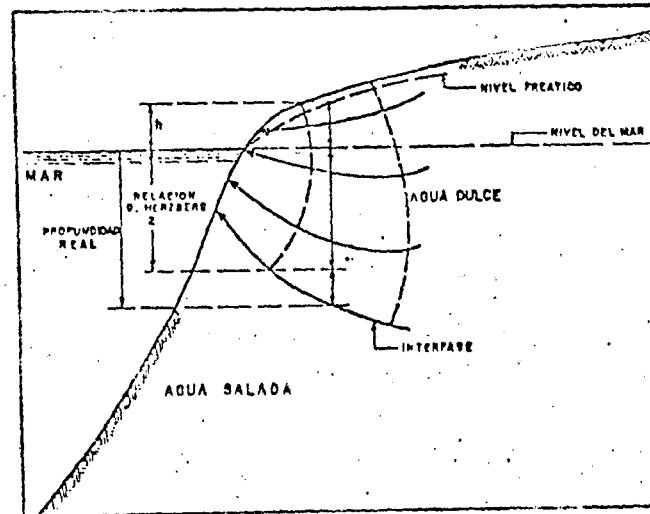


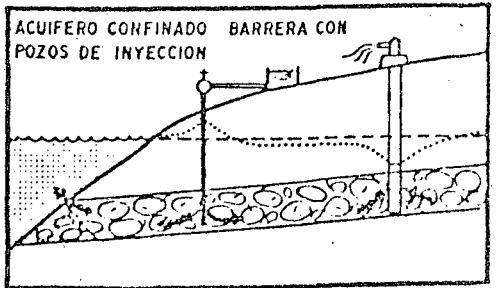
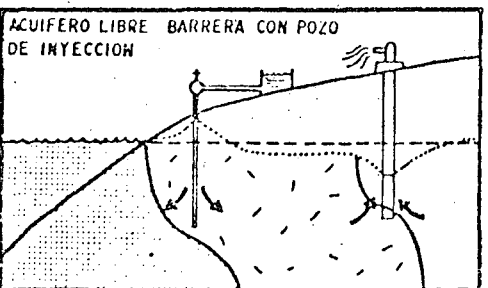
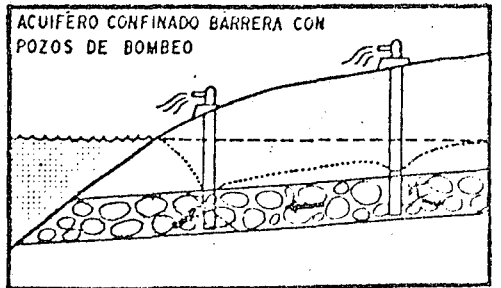
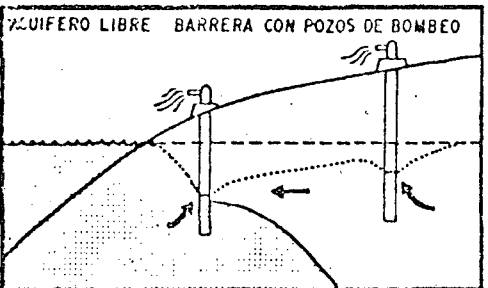
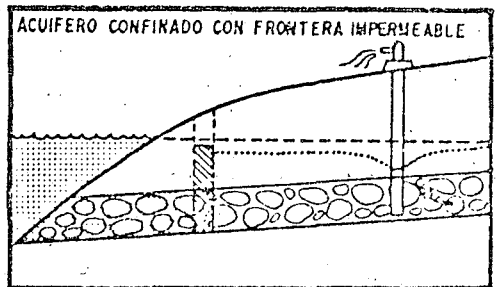
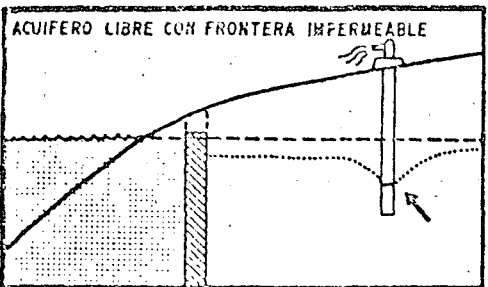
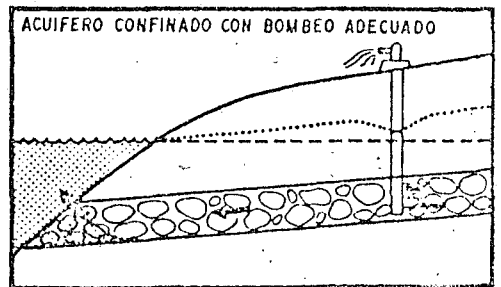
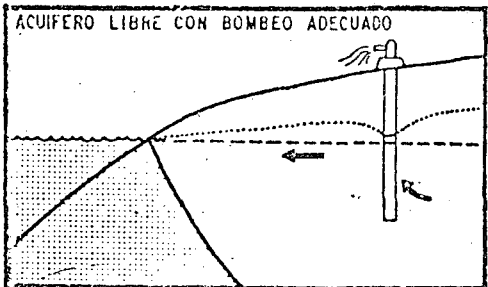
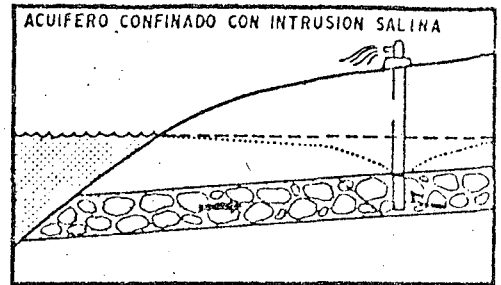
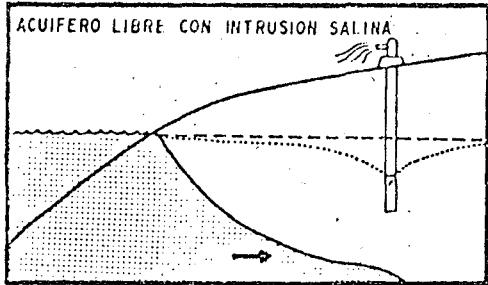
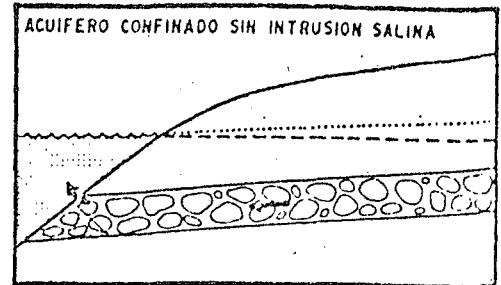
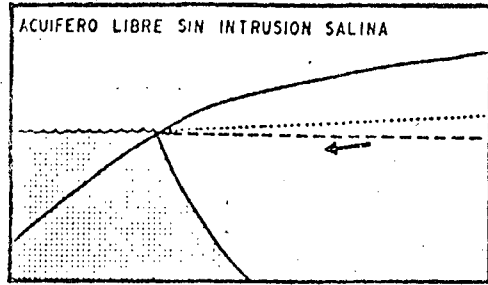
FIG: 2 POSICION DE LA INTERFASE SALINA EN UNA ISLA



DISCREPANCIA ENTRE LA PROFUNDIDAD REAL A LA INTERFASE Y LA CALCULADA POR G.HERZBERG.

FIG - 3

DIFERENTES ASPECTOS DE LA INTRUSION SALINA



CALIDAD DEL AGUA Y SIGNIFICADO DE
ALGUNAS DE SUS PROPIEDADES
FÍSICAS Y QUÍMICAS.

Las aguas subterráneas y superficiales que son utilizadas para satisfacer las necesidades de agua potable de zonas urbanas, así como la que se destina a la agricultura, ganadería e industria, necesita cumplir con ciertos requisitos respecto a su contenido de elementos químicos, a sus propiedades físicas y a la presencia de materia orgánica.

El objeto del presente trabajo, es el de mostrar, en forma general, las normas de calidad del agua utilizada como potable, en riego, en abrevadero y en la industria, así como el significado y algunas propiedades físicas y químicas del agua.

La calidad del agua, se determina a partir de análisis físicos, químicos y bacteriológicos, los cuales pueden variar desde análisis sencillos donde se determinen los principales elementos, hasta análisis complejos que incluyan la determinación de una gran variedad de especies presentes en el agua.

El tipo de análisis dependerá del uso que se le tenga destinado al agua, así como de algunas características observadas en la zona donde ésta se encuentre. Por ejemplo, en una zona minera, es conveniente determinar las concentraciones de algunos metales que pudieran encontrarse presentes. En lugares próximos a poblados y/o establos, debe ponerse atención a los contenidos de nitratos y organismos coliformes. etc.

AGUA POTABLE.-

Para conocer la calidad de cierta agua para uso potable, se comparan los resultados del análisis químicos, con las normas de calidad o límites máximos permisibles que a continuación se describen y que fueron publicados por la Secretaría de Salubridad-

y Asistencia, en el Diario Oficial de el día 2 de Julio de 1953.

CARACTERISTICAS FISICAS	LIMITES MAXIMO PERMISIBLE	OBSERVACIONES
TURBIEDAD	10 (Escala de Sílice)	DE NO CUMPLIRSE CON LOS RESULTA DOS ANTERIORES, SE ADMITIRAN -- AQUELLOS QUE -- SEAN TOLERABLES PARA LOS USUA-- RIOS.
COLOR	20 (Escala platino- Cobalto)	
SABOR	INSIPIDA	
OLOR	INODORA	

CARACTERISTICAS QUIMICAS	LIMITE MAXIMO PERMISIBLE EN ppm (EXEPTO)
Nitrógeno amoniacal (N)	0.50
Nitrógeno proteico (N)	0.10
Nitrógeno de nitratos (N)	5.00
Potencial hidrogeno (pH)	8.00
Oxígeno consumido (O)	3.00
Sólidos totales disueltos (STD)	1000
Alcalinidad total (CaCO ₃)	400
Dureza total (CaCO ₃)	300
Cloruros (Cl)	250
Sulfatos (SO ₄)	250
Magnesio (Mg)	125
Zinc (Zn)	15
Cobre (Cu)	3
Fluoruros (Fl)	1.50
Fierro (Fe) y Mangneso (Mn)	0.30

continua.....

Arsénico (As)	0.05
Selenio (Se)	0.05
Cromo (Cr)	0.05
Compuestos fenólicos, (Fenol)	0.001

CARACTERISTICAS BIOLOGICAS	NUMERO MAXIMO PERMISIBLE
-------------------------------	-----------------------------

ORGANISMOS DE LOS GRUPOS COLI Y COLIFORMES COLONIAS BACTERIANAS POR CENTRIMETRO CUBICO DE MUESTRA	20 200
--	---------------

Debido a la gran demanda de agua potable en el país y a la escases que presenta este líquido en muchas regiones, esta es ingerida sin cumplir con todos los requisitos anteriores.

El índice que en muchas regiones de México se encuentra sobrepasando el límite máximo permisible, es el de sólidos totales disueltos. Este, en ocasiones, es aceptado en cantidades mayores a 1,000 ppm., siendo su límite la tolerancia del consumidor. Generalmente no sobrepasa a las 2,000 ppm.

El ingerir agua con más de 1,000 ppm., normalmente no causa problemas a la salud siempre y cuando no se encuentren, en exceso, algunos elementos críticos como los que se mencionan a continuación:

Arsénico, Selenio y Cromo.- No es común encontrarlos en el agua, pero su presencia en cantidades pequeñas es tóxica, por lo cual el agua potable, no debe tener concentraciones mayores de 0.05 Ppm.

Zinc, Cobre, Fierro y Manganeso.- El cuerpo, puede llegar a tolerar, cantidades un poco mayores a las establecidas como requisito, no es común su presencia en el agua.

Sulfatos.- Concentraciones altas de este compuesto, actúan como laxante. En combinación con otros elementos, da lugar a un sabor desagradable.

Fluoruros.- El ingerir agua que contenga este elemento en exceso, produce el decaimiento de la dentadura, el cual dependerá de la concentración, la edad del consumidor, la cantidad de agua que se consuma y la susceptibilidad de cada individuo.

Nitratos.- Proviene de la descomposición de materia orgánica. Concentraciones altas de este compuesto es causa de enfermedades hídricas mortales, como la metamoglobinemia en los niños.

La presencia de concentraciones relativamente altas de sodio, cloro, magnesio, calcio, carbonatos y bicarbonatos, no representan gran peligro, ya que pueden ser eliminadas por el organismo.

AGUA PARA RIEGO

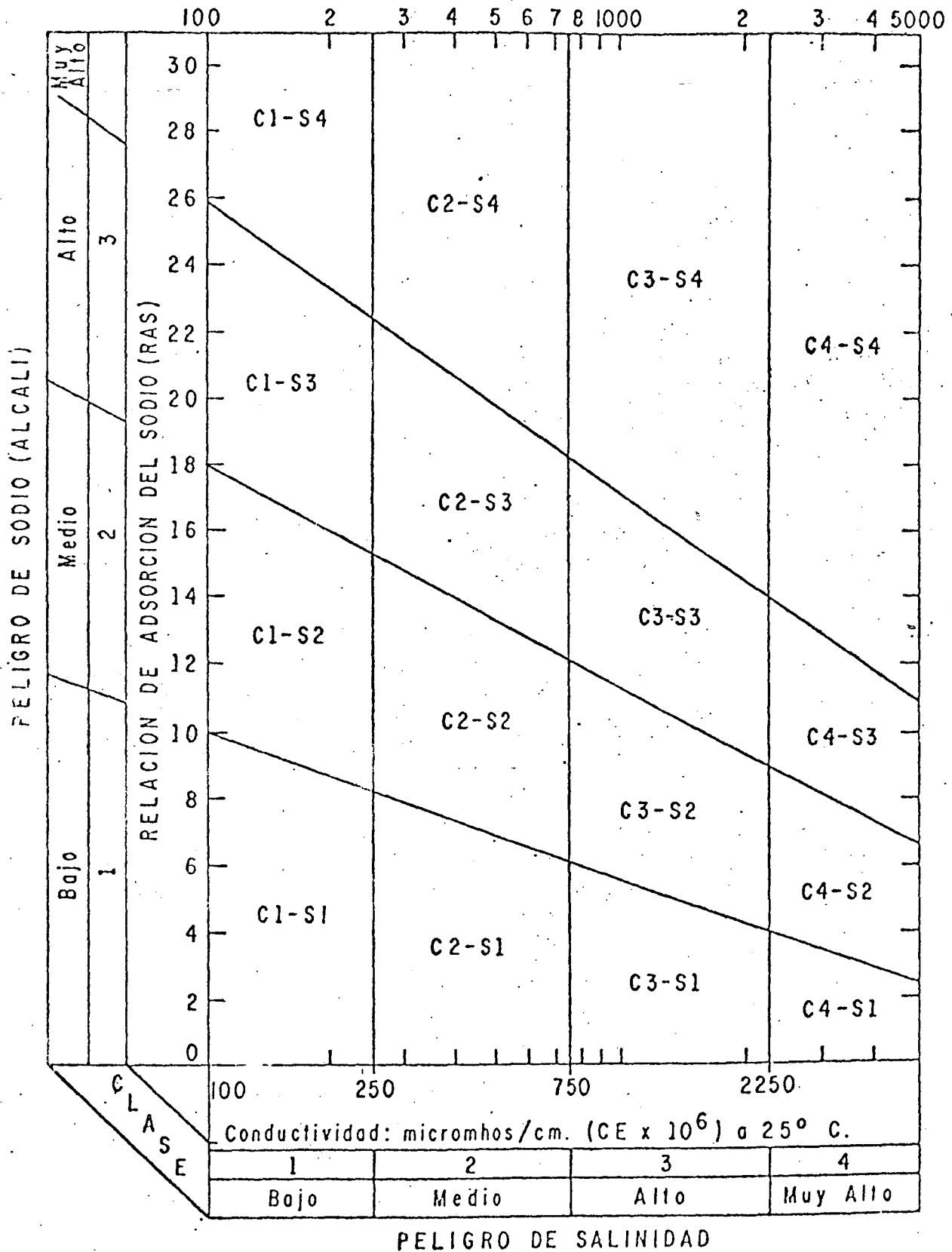
Para conocer la calidad del agua para riego, se ha optado por utilizar la clasificación de Wilcox (1948) en la cual, por medio de la conductividad eléctrica (CE) y la relación de adsorción de sodio (RAS), se obtiene la clase de agua para riego.

La conductividad eléctrica es igual al recíproco de la resistividad y proporcional a la concentración de sólidos totales disueltos. Normalmente, esta se expresa en micromhos por centímetro (mmhos-cm).

La relación de adsorción de sodio, se obtiene por medio de la fórmula siguiente:

$$\text{RAS} = \frac{\text{Na}^+}{\sqrt{\frac{\text{Ca}^{++} + \text{Mg}^{++}}{2}}}$$

CLASIFICACION DE AGUAS PARA RIEGO



Donde las concentraciones de Na^+ , Ca^{++} y Mg^{++} están dadas en equivalentes por litro. Con esta relación se obtiene el peligro que entraña el uso del agua para riego, el cual, como puede apreciarse en la fórmula, queda supeditado a las concentraciones absoluta y relativa de los principales cationes.

Los valores de CE y RAS, son graficados en el nomograma de clasificación (Fig. 1) obteniéndose de esta manera, la clase de agua para riego, la cual está definida por los parámetros, C y S y subíndices en cada uno de ellos.

El significado de las diferentes clases, así como algunas recomendaciones para el uso del agua en riego, se comentan a continuación:

- C1 BAJA SALINIDAD.- Puede usarse para riego en la mayoría de los suelos y para casi todas las plantas, con pocas probabilidades de que aumente la salinidad.
- C2 SALINIDAD MEDIA.- Puede usarse, si se hacen lavados moderados. Se pueden sembrar plantas moderadamente tolerantes a las sales en la mayoría de los casos, sin efectuar prácticas especiales para el control de la salinidad.
- C3 ALTAMENTE SALINA.- No puede usarse en suelos de drenaje deficiente. Aún con drenaje adecuado, se requiere un manejo especial para el control de la salinidad, además de seleccionar plantas que sean bastante tolerantes a las sales.
- C4 MUY ALTAMENTE SALINA.- No es apropiada para riego bajo condiciones ordinarias aunque puede usarse, en ocasiones, bajo circunstancias muy especiales. Los suelos deben ser permeables, el drenaje adecuado; el agua para riego debe aplicarse en exceso con el fin de llevar a cabo un lavado fuerte. Las plantas que se seleccionen deberán ser muy tolerantes a las sales.
- S1 CON POCO SODIO.- Puede usarse para riego en casi todos los suelos, con poco peligro de que el sodio intercambiable llegue a niveles perjudiciales. Sin embargo, las plantas sensitivas al sodio como algunos frutales (fruto con hueso) y aguacate, pueden acumular concentraciones dañinas de sodio.

S₂ CON CONTENIDO MEDIO.- Será peligrosa en suelos de textura fina y en aquellos que contengan una alta capacidad de intercambio de cationes, especialmente bajo condiciones de lavados leves, - a menos que haya yeso en el suelo. Esta agua puede usarse en - suelos orgánicos o de textura gruesa con buena permeabilidad.

S₃ CON ALTO CONTENIDO.- Conducirá a niveles peligrosos de sodio--intercambiable en la mayoría de los suelos por lo cual se re--querirá de un manejo especial, buen drenaje, lavados fuertes y adiciones de materia orgánica. Los suelos yesíferos no desarro--llarán niveles perjudiciales de sodio intercambiable. Los me--joradores químicos deberán usarse, para el reemplazo de sodio--intercambiable, excepto en el caso de que no sea factible el - uso de mejoradores en aguas de muy alta salinidad.

S₄ CON MUY ALTO CONTENIDO.- Generalmente no es apropiada para el riego, excepto en casos de baja y quizá media salinidad, donde la solución del calcio del suelo o el empleo de yeso u otros - mejoradores, hagan factible el uso de esta agua.

La conductividad eléctrica puede tomarse como un ín dice en la selección de cultivos, en la tabla siguiente se presen ta la tolerancia relativa de los cultivos a las sales.

FRUTALES

MUY TOLERANTES	MEDIANAMENTE TOLERANTES	POCO TOLERANTES
Palma datiles	Granada Higuera Olivo Vid Melón	Peral Manzano Naranja Toronja Ciruela Almendro Chabacano Durazno Fresa Limonero Aguacate

HORTALIZAS

MUY TOLERANTES	MEDIANAMENTE TOLERANTES	POCO TOLERANTES
$CE_e \times 10^3 = 12^*$ Betabel Bretón o col rosada Espárragos Espinacas $CE_e \times 10^3 = 10$	$CE_e \times 10^3 = 10$ Jitomate Brócoli Col Chile dulce Coliflor Lechuga Maíz dulce Papas Zanahoria Cebolla Chicharos Calabaza Pepinos $CE_e \times 10^3 = 4$	$CE_e \times 10^3 = 4$ Rábano Apio Ejotes $CE_e \times 10^3 = 3$

PLANTAS FORRAJERAS

MUY TOLERANTES	MEDIANAMENTE TOLERANTES	POCO TOLERANTES
$CE_e \times 10^3 = 18$ Zacate alcalino de coquito Zacate Bermuda Zacate Rhodes	$CE_e \times 10^3 = 12$ Trébol blanco Trébol amarillo Zacate inglés perenne Zacate Sudán Trébol Huban Alfalfa (California común)	$CE_e \times 10^3 = 4$ Trébol blanco holandés Trébol Alsike Trébol rojo Trébol ladino Pinpinela

continúa.....

Cebada (para heno
Trifolium (pata de
pájaro)

$$CE_e \times 10^3 = 12$$

Trigo (para heno)
Avena (para heno)
Gramma azul
Bromo suave
Veza lechosa Cicer

$$CE_e \times 10^3 = 4$$

$$CE_e \times 10^3 = 2$$

CULTIVOS COMUNES

MUY TOLERANTES	MEDIANAMENTE TOLERANTES	POCO TOLERANTES
$CE_e \times 10^3 = 12$	$CE_e \times 10^3 = 10$	$CE_e \times 10^3 = 4$
Cebada (grano) Remolacha azucarera Colza Algodón	Centeno (grano) Trigo (grano) Avena (grano) Arroz Sorgo (grano) Maíz Linaza Girasol Higuerilla	Alubias
$CE_e \times 10^3 = 10$	$CE_e \times 10^3 = 6$	
	(De: Suelos Salinos y Sódicos, 1954)	

*.- El número que sigue a la $CE_e \times 10^3$ es el valor de la conductividad eléctrica del extracto de saturación en milimhos - por centimetro a 25°C asociado a una disminución en los rendimien - tos de 50 por ciento.

El boro en pequeñas concentraciones, es esencial para el desarrollo normal de las plantas y la falta de este elemento, o su presencia en concentraciones altas, afecta el crecimiento de los cultivos.

Dependiendo de la cantidad de boro que las plantas acepten, estas se han dividido en tres grupos:

CUANDO ACEPTAN:

Cultivos sensible	Hasta 0.67 Ppm.
Cultivos semitolerantes	Entre 0.67 y 1.00 ppm.
Cultivos tolerantes	Entre 1.00 y 3.75 ppm.

A continuación se muestran algunos cultivos haciéndose distinción entre tolerantes, semitolerantes y sensibles.*

TOLERANTES	SEMITOLERANTES	SENSIBLES
Espárragos.	Girasol (nativo)	Nuez encarcelada.
Palma datilera.	Papa.	Nogal negro.
Remolachá azucarera.	Algodón.	Nogal persa.
Alfalfa.	Jitomate.	Ciruelo.
Gladiola.	Rábano.	Peral.
Haba.	Chícharos.	Manzano.
Cebolla.	Rosa Ragged.	Uva (Málaga y Sul
	Robin.	tanina).
Nabo.	Olivo.	Higo Kadota.
Col.	Cebada.	Níspero.
Lechuga.	Trigo.	Cereza.
Zanahoria.	Maíz.	Chabacano.
	Sorgo.	Durazno.
	Avena.	Naránjo.
	Calabacita.	Aguacate.
	Pimiento "Bell"	Toronja.
	Camote.	Limonero.
	Frijol Lima.	

(En orden descendiente-
de más a menos Tolerante
te.)

(De: Suelos Salinos y Sódicos, 1954).

AGUA PARA ABREVADERO. -

El agua usada en granjas y ranchos ganaderos, normalmente debe de cumplir con los mismos requisitos que el agua potable, ya que se utilizada también para usos domésticos de los ranchos. Los animales pueden ingerir agua con una mayor concentración de sales.

A continuación se describen los límites máximos para algunos animales, según Mckee y Wolf, (1963).

Aves	2,860 ppm
Cerdos	4,290 ppm
Caballos	6,430 ppm
Ganado Lechero	7,150 ppm
Ganado de Carne	10,100 ppm
Borrego	12,900 ppm

AGUA PARA LA INDUSTRIA. -

La clase de agua requerida en la industria, depende del tipo de instalaciones utilizadas.

Una forma rápida de catalogar el tipo de agua para la industria, es conociendo su dureza. Esta normalmente se reporta en concentración de carbonato de calcio (Ca CO_3).

Cuando un agua contiene concentraciones bajas de este compuesto, se denomina "agua blanca" y al agua con concentraciones altas, "agua dura".

De acuerdo con algunos autores (Durfor y Becker, 1964), se han distinguido los siguientes rangos de dureza.

Concentración en mg/l de CaCO_3	Descripción
0 - 60	Agua blanca.
61 - 120	Agua moderadamente dura.
121 - 180	Agua dura.
más de 180	Agua muy dura.

En la tabla siguiente, se muestran algunos de los límites para la industria textil y papelera, así como en derivados del petróleo y embotelladoras.

CALIDAD DEL AGUA PARA ALGUNAS INDUSTRIAS (En mg/l)				
CONSTITUYENTE	INDUSTRIA TEXTIL	INDUSTRIA PAPELERA	DERIVADOS DEL PETRO LEO	EMBOTE- LLADORAS
SiO ₂	—	50	—	—
Fe	0.1	1.0	1.0	0.3
Mn	0.1	0.5	—	0.05
Ca	—	20	75	—
Mg	—	12	30	—
Cu	0.01	—	—	—
NH ₄	—	—	—	—
Zn	—	—	—	—
HCO ₃	—	—	—	—
SO ₄	—	—	—	500
Cl	—	200	300	500
F	—	—	—	—
NO ₃	—	—	—	—
DUREZA	25	100	350	—
pH	2.5-10.5	6-10	6-9	—
S.T.D.	100	—	100	—

(En: John Hem, 1970)

SIGNIFICADO DE ALGUNAS PROPIEDADES FISICAS Y QUIMICAS DEL AGUA.

TITUYENTE
PROPIEDAD -
CA.

FUENTE O CAUSA DE ORIGEN.

SIGNIFICADO.

Carbonato
3) Carbonato
Carbonato
Proviene de la incorporación del bióxido de carbono en el agua y de la disolución de rocas carbonatadas como la caliza y la dolomita.

Los carbonatos y bicarbonato producen alcalinidad. Los carbonatos de calcio y magnesio se descomponen en calderas y aguas calientes, facilitando la incrustación y liberando bióxido de carbono corrosivo a la atmósfera. En combinación con calcio y magnesio es causa de la dureza.

Proviene de la disolución de suelos y rocas, en especial las de origen ígneo. El agua de zonas térmicas y especialmente aquéllas que se encuentran en áreas de actividad volcánica reciente, pueden contener altas concentraciones de boro. Puede deberse en ocasiones, a contaminación por desperdicios, especialmente donde se usan detergentes que contienen boratos.

Cantidades pequeñas de este elemento, es esencial para el crecimiento y nutrición de las plantas, pero es tóxico para la mayor parte de ellas cuando se encuentra en concentraciones mayores de 1 mg/l.

io

Proviene de casi todo tipo de suelos y rocas pero en especial de las calizas, las dolomitas y el yeso. Algunas salmueras contienen grandes cantidades de calcio.

El calcio y el magnesio son los principales responsables de la dureza en el agua, la cual origina un gran consumo de jabones. Puede incrustar tuberías y además, reducir su eficiencia.

CONSTITUYENTE
O PROPIEDAD -
FÍSICA.

FUENTE O CAUSA DE ORIGEN.

SIGNIFICADO.

Color

En agua superficial, componentes orgánicos provenientes del decaimiento de la vegetación y por contaminación de desperdicios orgánicos e inorgánicos - descargados a los ríos. En -- agua subterránea, componentes_ orgánicos que han pasado a través de lignita y turba.

Indica la presencia de iones orgánicos o materia orgánica en el agua subterránea. Es un factor importante en la valuación de agua potable para otros usos.

Cloruro (Cl)

Proviene de la disolución de -- rocas y suelos, en especial -- evaporitas; se presenta por contaminación de desperdicios y -- desagües. Antiguas salmueras, _ agua de mar y salmueras industriales, contienen grandes cantidades de este elemento.

Grandes concentraciones de este elemento, aumenta el poder corrosivo del agua y, en combinación con sodio, da un sabor salado.

Concentración de Hidrógeno (pH)

Los ácidos y el bióxido de carbono libre, bajan el valor del pH. Carbonatos, bicarbonatos, hidróxidos, fosfatos, silicatos y boratos, aumentan el valor del pH.

Un pH igual a 7.0 indica neutralidad en una solución. Valores mayores indican alcalinidad y menores, acidez. La corrosividad, generalmente aumenta al disminuir el pH. Aguas excesivamente alcalinas, pueden atacar metales.

Conductividad eléctrica.

Depende de la cantidad de sales disueltas en el agua.

Es una medida de la capacidad del agua de conducir corriente eléctrica. Varía con la concentración y grado de ionización de los constituyentes, así como con la temperatura. Se usa para estimar la cantidad de sales disueltas en el agua.

za como
03

En la mayoría de los casos, la dureza es debida a el calcio y el magnesio.

Consume jabón y no produce espuma. Forma depósitos de jabón en baños. El agua dura incrusta calderas y tuberías. Dureza es equivalente de dureza de carbonatos y bicarbonatos.

oncio

Proviene de la disolución de rocas y suelos, en especial de rocas carbonatadas y rocas de origen ígneo.

Las concentraciones son en general muy bajas.

ro

Proviene de la disolución de suelos, rocas y de tuberías, bombas y equipos similares. Concentraciones mayores a 1 ó 2 ppm, generalmente indican drenaje de zonas mineras u otra fuente.

Expuesto a la superficie, el fierro disuelto en el agua se oxida formando un sedimento rojizo. Más de 0.3 ppm, mancha lavadoras y utensilios. Elemento nocivo en el procesamiento de bebidas, tintes, blanqueadores, hielo, etc. Grandes concentraciones, producen un sabor desagradable y favorecen el crecimiento de bacterias.

r

Se encuentra diseminado en cantidades muy pequeñas, en casi todo tipo de rocas y suelos.

Reduce la picadura de dientes (caries) en los niños durante la época de calcificación. Excesos de este elemento, produce el decaimiento de la dentadura, el cual dependerá de la concentración de flúor, la edad del consumidor, la cantidad de agua que se consuma y la susceptibilidad de cada individuo.

CONSTITUYENTE O PROPIEDAD FISICA	FUENTE O CAUSA DE ORIGEN.	SIGNIFICADO.
Fosfato (PO ₄)	Proviene del intemperismo de rocas ígneas y de la lixiviación de suelos que contienen desperdicios orgánicos, fertilizantes, detergentes y drenajes domésticos e industriales.	Concentraciones mayores a las normales, indican contaminación por desechos.
Litio (Li)	Proviene de la disolución de rocas durante el intemperismo. La escasez del litio es probablemente el responsable de las relativas bajas concentraciones en el agua.	Las concentraciones de este elemento en el agua son en general muy bajas, no afectando la calidad para los diferentes usos.
Magnesio (Mg)	Proviene de la disolución de la mayoría de los suelos y rocas pero especialmente de las dolomitas. Algunas salmueras contienen cantidades abundantes de magnesio.	El magnesio y el calcio, son los principales responsables de la dureza y del agua incrustante.
Manganeso (Mn)	Proviene de la disolución de algunos suelos y rocas. Es menos común que el fierro, pero normalmente se encuentra asociado con éste y con aguas ácidas.	Es el causante de la coloración café oscura o negra.
Nitrógeno amonio NH ₃ nitrito NO ₂ nitrato NO ₃	Se encuentra en el agua como NH ₃ , NO ₂ y NO ₃ , dependiendo del grado de oxidación. Proviene de la disolución de rocas ígneas, suelos enriquecidos por legumbres y fertilizantes, establos y aguas de drenaje.	Concentraciones altas de nitrógeno, indica contaminación. Los nitratos aumentan el crecimiento de algas y otros organismos que producen olor y sabor desagradable. Concentraciones mayores a 45 ppm nitratos, causan metemoglobinemia en los niños.

CONSTITUYENTE
PROPIEDAD -
CA.

FUENTE O CAUSA DE ORIGEN.

SIGNIFICADO.

sio

Proviene de la disolución de la mayoría de las rocas y suelos.- Se encuentra también en salmueras, agua de mar y en algunos desechos industriales.

Grandes concentraciones, en combinación con cloro, producen un sabor salado. Es esencial en la nutrición de las plantas.

ción de
cción de
o.

Se calcula usando las concentraciones de los iones que se indican en miliequivalentes por litro

El RAS es usado junto con la conductividad eléctrica, para determinar la calidad del agua para riego.

$$\text{RAS} = \frac{\text{Na}}{\sqrt{\frac{\text{Ca} + \text{Mg}}{2}}}$$

sio

La principal fuente de selenio - son las emanaciones volcánicas y los depósitos de sulfuros que han sido acumulados por erosión e infiltración en rocas cretácicas, en especial en lutitas y suelos derivados de ellas.

Es tóxico en cantidades pequeñas. Constituye un problema cuando se encuentra en plantas o agua para el ganaderismo.

e

Proviene de la disolución de la mayoría de las rocas y suelos. Generalmente se presenta en concentraciones bajas de 1 a 30 ppm. Concentraciones hasta de 100 ppm suelen encontrarse en aguas altamente alcalinas.

Produce incrustación en tuberías y calderas.

CONSTITUYENTE
O PROPIEDAD
FÍSICA.

FUENTE O CAUSA DE ORIGEN.

SIGNIFICADO.

Sodio
(Na)

Proviene de la disolución de la mayoría de las rocas y suelos. Se encuentra también en salmueras, agua de mar, desperdicios industriales y drenajes.

Grandes concentraciones en combinación con el cloro, producen un sabor salado. Cantidades fuertes comúnmente limita el uso del agua para la agricultura.

Sólidos
Disueltos

Proviene de la disolución de minerales que forman los suelos y las rocas. Puede incluir constituyentes orgánicos y agua de cristalización.

El valor de los sólidos disueltos, es una medida de todas las concentraciones que se encuentran en el agua. Es un índice importante en la determinación de los usos del agua.

Sulfatos
(SO₄)

Proviene de la disolución de rocas y suelos que contienen yesos, fierro y compuestos sulfurados. Comúnmente se presenta en aguas de drenaje de minas y en algunos desechos industriales.

Concentraciones altas, actúan como laxante y en combinación con otros iones da al agua un sabor desagradable. En agua que contiene calcio, produce incrustación.

EL USO Y LA APLICACION DE TRAZADORES
DE AGUA SUBTERRANEA

R E S U M E N

La técnica sobre la aplicación de trazadores en agua subterránea, se ha venido desarrollando con nuevas metodologías en los últimos 25 años. Los principales trazadores utilizados son fluoriceinas, sales, esporas e isótopos. Las fluoriceinas son uno de los trazadores más económicos y fáciles de utilizar. Su aplicación se ha incrementado al introducir en el proceso de detección, el espectrofluorómetro y la concentración por medio de carbón activado. Las esporas, son el trazador más nuevo que existe, el cual ha probado ser de gran utilidad. Otro tipo de trazadores de agua subterránea, son los isótopos deuterio, oxígeno 18, tritio y carbono 14, cuya técnica y aplicación es cada día mayor.

I N T R O D U C C I O N

En determinadas ocasiones es de esencial importancia el conocer con exactitud si existe conexión entre dos puntos de un acuífero. Para ello se han llevado a cabo, desde el siglo pasado, experimentos consistentes en mezclar, en el agua de un aprovechamiento subterráneo localizado aguas arriba, una sal o un tinte, el cual puede ser reconocido en otro aprovechamiento localizado a cierta distancia aguas abajo, determinando así, la posible conexión entre dichos puntos. A esta técnica se le conoce como trazadores de agua subterránea.

Este método, se ha aplicado principalmente en rocas fracturadas, donde el tiempo de tránsito es corto, y en distancias hasta de 40 km (Zotl, 1970). En menor proporción, se ha llevado a cabo en medios granulares, ya que por una parte la velocidad de flujo es relativamente pequeña y por otra, la arcilla produce absorción e intercambio iónico, por lo cual la aplicación en este medio debe ser en distancias cortas.

Los puntos de inyección más comunes, son ríos subterráneos localizados dentro de cavernas y los principales puntos de muestreo son manantiales. Con algunas limitaciones los puntos de inyección y muestreo de trazadores pueden ser también pozos, norias,

galerías filtrantes, drenes, lagos y presas.

En algunas ocasiones, se ha utilizado esta técnica para determinar si el agua de manantiales, ríos o drenes, corresponden a filtraciones de una presa o lago.

Un buen trazador, debe reunir las características siguientes: Debe ser no tóxico; soluble en agua, identificable en pequeñas concentraciones; resistente a cambios químicos; tener poca o nula capacidad de intercambio iónico; no ser absorbido o retenido por suelo o rocas; su determinación debe ser mediante análisis sencillos y su aplicación económica.

Los principales trazadores son fluoriceinas, sales espesas e isótopos.

FLUORICEINAS

Son sustancias que tienen la propiedad de emitir luz fluorescente. La longitud de onda de esta luz, varía de una sustancia a otra, propiedad que se utiliza para identificarlas. Las sustancias más comunes utilizadas como trazadores son: Uranina, Rosina, Amidorhodamina G extra, Rhodamina FB y Tinopal CBS-X. A continuación se describen las características de cada una de estas sustancias.

URANINA. - Es la de mayor aplicación. Consiste en una fluoriceina de sodio que presenta un color naranja en soluciones concentra

das (mas de 1 ppm), que cambia a verde-amarillento al ser diluída. La intensidad de fluorescencia depende del pH. En la figura 1, se muestra la relación entre el pH y la intensidad de fluorescencia de la uranina. En aguas muy ácidas, pierde su fluorescencia pero este proceso es reversible, pudiendo recobrarla al añadir un compuesto básico, como KOH ó NH₃. Esta propiedad puede utilizarse para identificar el trazador.

El poder de la uranina, puede disminuir por medio de procesos fotoquímicos como la luz ultravioleta, por agentes oxidantes como el cloro y el ozono y en algunos casos por procesos biológicos.

Es visible en concentraciones mayores de 0.01 ppm. Antiguamente se utilizaban lámparas de luz ultravioleta para identificarla cuando se encontraba en concentraciones bajas. Actualmente las concentraciones entre 1×10^{-2} y 2×10^{-6} ppm son medidas con espectrofluorómetro.

La intensidad máxima de fluorescencia se detecta a una longitud de onda de 515×10^{-9} m. A mayor o menor longitud de onda la intensidad disminuye en forma simétrica (figura 2) y la forma de la curva distingue a la uranina de otra fluoriceína. Para concentraciones menores a 2×10^{-6} ppm, se utiliza carbón activado (W.B. WHITE, 1967, F. BAVER, 1972) el cual se coloca en el agua durante un tiempo que varía de un día a semanas, donde la uranina es absorbida y concentrada de 50 a 500 veces por el car-

bón y su concentración medida posteriormente.

Para extraer la uranina del carbón, se le agrega a éste - algunas gotas de una de las siguientes preparaciones:

- a) Una parte de alcohol etílico al 95% y una parte de - hidróxido de potasio diluido al 15% en agua destilada.
- b) Ocho partes de N-N Dimetilformadín (DMF), dos partes de agua destilada y una gota de NH_3 .

Por último, la uranina es resistente a la absorción por - arcillas y su uso no es tóxico para el hombre o animales.

EOSINA.- Presenta una fluorescencia naranja-rosa, cuya máxima - intensidad se detecta a una longitud de onda de 535×10^{-9} m.

Cuando se presentan valores mayores de 0.01 ppm, es visi- ble al ojo humano. Entre 0.01 y 50×10^{-6} ppm, puede detectarse con espectrofluorómetro. Concentraciones menores se concentran con carbón activado del cual puede extraerse añadiendo una subs- tancia compuesta por ocho partes de N-N Dimetilformadín (DMF) y - dos de agua destilada.

Al utilizarse junto con rhodamina FB o uranina, se produ- cen interferencias por lo que su aplicación conjunta es limitada.

AMINORHODAMINA G EXTRA.- Conocida anteriormente como sulforhoda

mina G extra, presenta una fluorescencia naranja-rosa en soluciones concentradas, que cambia a verde al ser diluida. Su mayor intensidad se presenta a una longitud de onda de 554×10^{-9} m. Es visible en concentraciones mayores de 0.01 ppm y con espectrofluorómetro pueden detectarse hasta 6×10^{-3} ppm. Valores menores pueden concentrarse por medio de carbón activado, del cual puede ser extraída la fluoriceina, por medio de una solución de ocho partes de N-N Dimetilformadín (DMF) y dos de agua destilada.

Esta fluoriceina presenta inconvenientes, ya que es difícil de disolver y fácilmente absorbida por arcillas. En presencia de uranina, rhodamina FB o eosina, se producen interferencias.

RHODAMINA FB. - Presenta un color púrpura y fluorescencia roja. Su mayor intensidad se detecta a una longitud de onda de 578×10^{-9} m. Es visible al ojo humano en concentraciones mayores de 0.01 ppm. Con espectrofluorómetro se detectan hasta 10×10^{-3} ppm. Valores menores pueden ser concentrados por medio de carbón activado del cual se extrae por medio de una de las soluciones siguientes:

- a) Cinco partes de propanol y 5 partes de hidróxido de amonio.
- b) Ocho partes de N-N dimetilformadín (DMF) y dos de agua destilada.

La rhodamina FB, presenta interferencias al combinarse -

con uranina, eosina o aminorhodamina G extra. Es tóxica cuando se inhala en soluciones concentradas. Por otra parte, en presencia de arcillas es altamente absorbida.

TINOPAL CBS-X.- Presenta un color verde con fluorescencia azul. Su mayor intensidad se determina a una longitud de onda de 430×10^{-9} m. Es visible sólo en concentraciones mayores de 1 ppm. Con espectrofluorómetro se pueden detectar hasta 440×10^{-3} ppm. Valores menores son concentrados por medio de carbón activado del cual la fluoriceina puede extraerse agregando unas gotas de una solución que contenga ocho partes de N-N dimetilformadín (DMF) y dos de agua destilada. Este producto, es absorbido por arcillas.

EJEMPLO SOBRE LA APLICACION DE FLUORICEINA

Con el propósito de ilustrar su aplicación, a continuación se presentan los resultados obtenidos en un experimento llevado a cabo en una región cárstica.

Se propuso conocer la conexión entre el agua de un río - que se infiltraba dentro de una dolina y dos manantiales situados a 5 kilómetros de la primera. Para ello, se inyectaron 3 kg de uranina en el agua de la dolina y se obtuvieron muestras de agua cada dos horas en los manantiales "H" y "S".

En el manantial "S", no se detectó uranina, por lo que --

se concluye que este no tiene conexión con la zona de recarga - donde se inyectó el trazador.

En el manantial "H", se empezó a detectar uranina 56 horas después de la inyección, y la concentración del trazador -- fue aumentando hasta llegar a 32 mg/m^3 , según muestra en la figura 3.

Tomando en cuenta el tiempo requerido por el trazador para circular entre los puntos de inyección y muestreo, y la distancia entre ellos, se obtuvo la velocidad mínima de circulación, - la cual fue de 3.7 km/día .

Otro ejemplo ilustrativo de la aplicación de trazadores, ahora en acuíferos granulares someros es el siguiente:

En un valle aluvial que presenta un acuífero freático a 3 m de profundidad, se perforaron 9 pozos a 3" de diámetro y 5 m de profundidad, distribuidos en la forma como se ilustra en la figura No. 4.

En el pozo central, se inyectó uranina y se obtuvieron - muestras de agua en el resto de los pozos, cada 20 minutos.

Después de 3 horas 20 minutos de la inyección, se detectó uranina solamente en los pozos 4 y 5, de donde se puede obtener que el agua subterránea fluye en dirección Sureste, a una velocidad de 1.5 m/hr .

Este método es utilizado en zonas sin información y su aplicación queda limitada por la profundidad a que se encuentre el nivel estático, ya que mientras mayor es ésta, mayor es el costo de los pozos de muestreo e inyección.

S A L E S

Las sales son el trazador artificial de agua subterránea más antiguo que se conoce se haya aplicado con éxito. Los productos utilizados más comunes son, sal de cloruro de sodio y sal de cloruro de potasio.

La sal es disuelta en agua y posteriormente incorporada al acuífero. Una de las desventajas que presenta este método, es que requiere que en la zona de inyección el caudal de agua que entre el acuífero sea grande. Por otra parte se necesita una gran cantidad de sales en cada experimento.

En zonas cársticas, para distancias entre 3 y 5 km se requiere inyectar un mínimo de 500 kg de sal (Zotl, 1975). La cantidad más grande que se ha llegado a inyectar en un experimento de trazadores, fue de 50 toneladas de NaCl, (W. Kass. en H. Batsche et. al., 1970), donde después de 4 días, se encontró en uno de los manantiales de observación un incremento de cloruros de sólo 39 ppm.

Los grandes volúmenes de trazador requeridos mediante el

te método, hacen que su uso sea limitado. La ventaja consiste en que pueden efectuarse determinaciones cuantitativas.

EJEMPLO SOBRE LA APLICACION DE SALES

Durante los trabajos realizados para conocer la posible conexión entre el agua de un río que se infiltraba en una dolina y dos manantiales localizados a 5 kilómetros de ésta, como se mencionó en párrafos anteriores, se inyectaron 600 kg de cloruro de sodio y 400 kg de cloruro de potasio.

Posteriormente se obtuvieron muestras de agua con intervalos de dos horas cada una, tanto en el manantial "H" como en el "S", las cuales se analizaron químicamente determinándose el contenido de cloruros, sodio y potasio.

Al igual que en los resultados obtenidos para la fluoriceína (párrafos anteriores), en el manantial "S", no se detectó incremento alguno en su contenido salino, por lo cual se concluyó que este manantial no tiene conexión con el agua de infiltración de la dolina.

Por lo que se refiere al manantial "H", los resultados de los análisis se graficaron en la figura 5, donde se observa que 56 horas después de la inyección de las sales, se detectó un incremento en los iones determinados, ratificando la comunicación entre la dolina y el manantial.

Considerando el tiempo que tardó en aparecer el trazador en el manantial y la distancia entre éste y la dolina, se obtuvo la velocidad de flujo del agua de este acuífero.

Por otra parte, con estos resultados y los de los análisis químicos y volúmenes aforados, es factible determinar el volumen mínimo de agua almacenado, así como el conocer en que proporción el agua del manantial, proviene de la que se infiltra en la dolina.

E S P O R A S

Las esporas utilizadas como trazadores corresponden al tipo *Lycopodium Clavatum*. Tienen un diámetro de 30-55 micras y un color amarillo pálido (1 micra = 10^{-4} cm).

Su forma es similar a la de un triángulo isósceles con los dos convexos. Sus orillas forman cadenas de semicírculos cóncavos (figura 6). Están cubiertas por una fina membrana insoluble por lo que al ser incorporadas al agua son transportadas en suspensión. No se sedimentan y tienen la propiedad de no ser absorbidas o intercambiadas con el suelo o rocas.

En el año de 1953, A. Mayr, trató de emplear las esporas como trazador debido a las propiedades que presentan pero su identificación resultó problemática. J. Zotl y V. Maurin, idearon teñir las esporas de diferentes colores para facilitar su

identificación lo cual resultó exitoso. De esta manera pueden mezclarse en agua, esporas de diferentes colores y posteriormente detectarse en cierta zona de muestreo identificándose, por el color, con cuales sitios tiene conexión.

El muestreo de esporas se lleva a cabo instalando redes para plancton las cuales se pueden dejar por tiempo indefinido en el lugar de muestreo. Al preparar la muestra para observarla en el microscopio, se ha visto que se obtienen resultados satisfactorios, si se lleva a cabo lo siguiente:

A las muestras de campo se le agregan 3 gotas de hidróxido de potasio al 10%, 3 gotas de formol al 35% y una pizca de urea; posteriormente se calienta en baño de María por tres minutos. Se centrifuga y el sedimento se concentra en un tubo al que se le agrega una gota de ácido etílico. Se coloca una pequeña parte de la preparación en una lámina delgada para su análisis al microscopio.

I S O T O P O S

Los principales isótopos utilizados como trazadores en agua subterránea, se dividen en estables (Deuterio y Oxígeno 18) y radioactivos (Tritio y Carbono 14). A continuación se describen sus principales características.

DEUTERIO Y OXIGENO 18. - Son identificados con las siglas D y 18 O. Se encuentran en el agua de mar en promedio de 320 y

2 000 ppm respectivamente. Sus concentraciones son representadas mediante las relaciones D/H y $^{18}\text{O}/^{16}\text{O}$ y expresadas en unidades δ como sigue:

$$\delta D = \frac{(D/H)_{\text{MUESTRA}} - (D/H)_{\text{SMOW}}}{(D/H)_{\text{SMOW}}} \times 1000$$

La evaporación produce un fraccionamiento isotópico y en el agua de lluvia de zonas con climas moderados es lineal y en la proporción siguiente:

$$\delta D = 8\delta^{18}\text{O} + 10$$

El fraccionamiento isotópico, está en relación con la temperatura y altitud.

Tomando en cuenta los procesos y propiedades de estos isótopos, es posible diferenciar agua superficial sujeta a evaporación, de agua de lluvia, o de agua infiltrada a diferentes alturas.

TRITIO.- Tiene una vida media de 12.26 años. Antes del año de 1953, cuando se efectuaron las primeras pruebas con bombas atómicas, el agua de lluvia, contenía entre 5 y 10 unidades de tritio (U.T.). Como resultado de dichas explosiones, el contenido de tritio en la atmósfera se incrementó llegando a medirse hasta 300 U.T. en algunos lugares. La concentración de este isótopo en el agua, varía con la latitud y los cambios estacionales.

* Standard Mean Ocean Water.

Tomando en cuenta lo anterior se puede decir que el agua con contenidos bajos de tritio, menores de 1 U.T. corresponde a agua infiltrada hace más de 50 años. Si tiene concentraciones entre 10 y 20 U.T. indica que el agua es de lluvia o reciente infiltración y si tiene más de 20 U.T. corresponde a agua con entre 10 y 50 años de infiltrada.

CARBONO 14.- Este isótopo junto con los mencionados anteriormente, son los de mayor aplicación de hidrología y tiene una vida media de 5730 años. El carbono 14 contenido en el agua, empieza a desintegrarse al incorporarse al acuífero, por lo cual al medir su contenido en algún punto, es posible determinar el tiempo que ha permanecido en el acuífero. Pueden detectarse edades hasta de 30,000 años.

La edad del agua por medio del carbono 14, se complementa con la del tritio, debido a los diferentes rangos que abarcan. Cuando la concentración de tritio es menor de 2 U.T. o sea infiltrada antes de 1954, se dice que es negativa y para valores mayores, o sea posteriores a 1954 se dice que es positiva. Respecto al carbono 14, si se detecta alguna concentración, significa que el agua tiene menos de 30,000 años y se dice ser positiva, pero si no se detecta entonces tiene más de 30,000 años y es negativa.

Combinando a estos isótopos, tenemos que si ambos son positivos el agua es posterior a 1954; si son negativos es que tie

ne más de 30,000 años y si el tritio es negativo y el carbono 14 positivo, el agua se infiltró entre 1954 y hace 20,000 años.

CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

Los trazadores de agua subterránea más comunes son: fluoriceinas, sales, esporas e isótopos.

Este método es de mayor aplicación, en rocas fracturadas, donde el tiempo de tránsito es corto. En medios granulares, ya que por una parte la velocidad de flujo es relativamente pequeña y por otra, la arcilla producen absorción e intercambio iónico, - se utiliza para distancias cortas.

Dentro de las fluoriceinas, la que ha reportado mejores resultados es la uranina. Su utilización permite determinar, -- principalmente, la conexión entre dos puntos de un acuífero pero es también posible, conocer velocidades y direcciones del flujo - de agua subterránea.

El uso de sales es restringido debido a la gran cantidad de trazador que se necesita utilizar en cada experimento. Es -- recomendable para distancias cortas.

Las esporas son el trazador más nuevo que se haya aplicado con éxito. Su manejo es sencillo, económico y puede utilizarse para distancias hasta de 40 kilómetros.

Por las características que presentan el deuterio y el oxígeno 18, es factible a partir de su determinación, diferenciar aguas superficiales sujetas a evaporación, de agua de lluvia o de agua infiltrada a diferentes alturas.

Los isótopos tritio y carbono 14, son utilizados para datar el agua, abarcando un rango de prácticamente cero a 30,000 años.

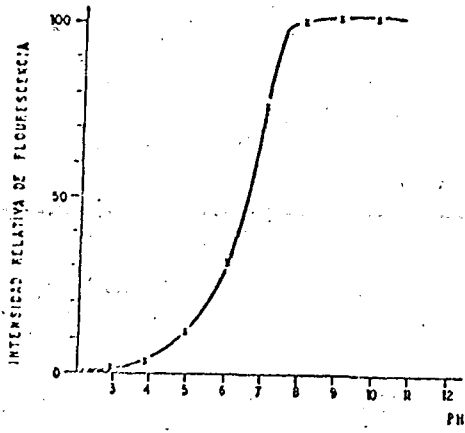


FIGURA 1

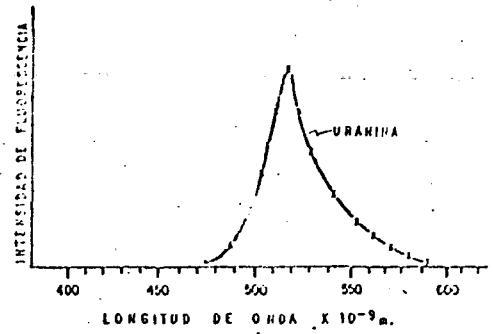


FIGURA 2

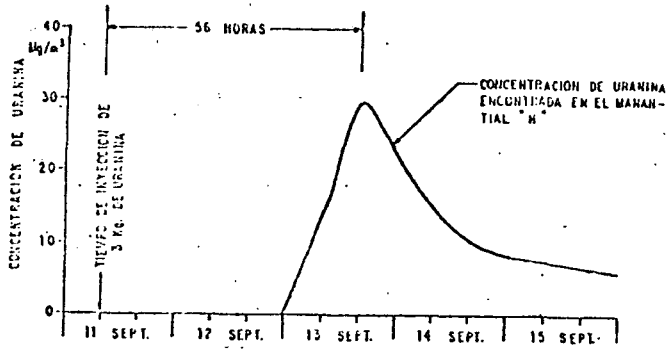


FIGURA 3

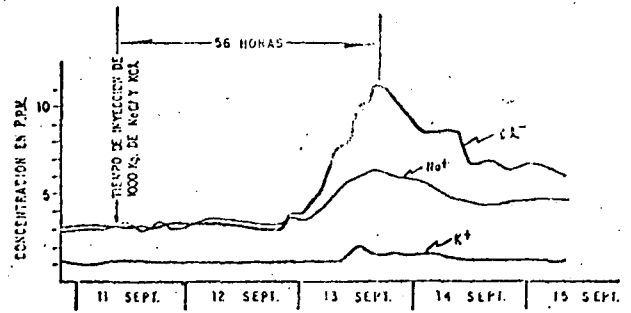
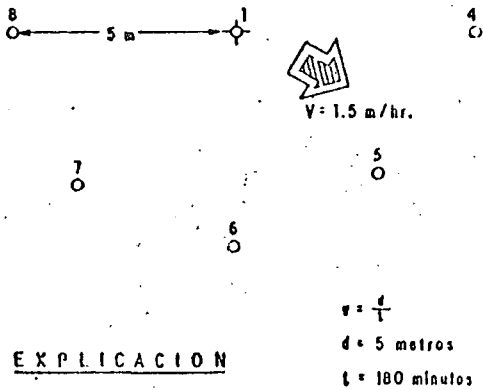


FIGURA 5.



EXPLICACION

- ◇ POZO DE INYECCION
- POZOS DE MUESTREO
- ➔ DIRECCION Y VELOCIDAD DEL FLUJO DEL AGUA CONTAMINADA MEDIDO POR FLUJO DE INYECTORES

$v = \frac{d}{t}$
 $d = 5 \text{ metros}$
 $t = 180 \text{ minutos}$

FIGURA No. 4



FIG. 6

R E F E R E N C I A S

- Akin, G.W. and J. V. Largerwerff, 1965. "Calcium Carbonate - Equilibria in Solutions Open to the Air.- I.- The solubility of Calcite in Relation to Ionic Strength". Geochim. et Cosm. Acta. 29 (4), 343-352.
- Akin, G.W. and J. V. Largerwerff, 1965. "Calcium Carbonate - Equilibria in Solution Open to the Air. II.- Enhanced Solubility of Calcium Carbonate in the Presence of Magnesium and Sulfate" Geochim et Cosm. Acta. 29 (4), 353-360.
- Back, William and B. Hanshaw, 1970. "Comparison of the Chemical Hydrogeology of the Carbonate Peninsulas of Florida and - Yucatan". Jour. of Hyd., Vol. X-4.
- Back, William, 1961. "Calcium Carbonate Saturation in Ground Water, From Routine Analyses. "U.S.G.S., W.S.P." 1535-D.
- Back, W. and B. Hanshaw, "Chemical Geohydrology"
- Back W. and J. Zotl., 1975, "Application of Geochemical Principles, Isotopic Methodology and Artificial Tracers to Karst Hydrology".
- Banks, H.O., and Richter, R.C., 1953, "Sea-Water intrusion -- into Ground-Water Basins Bordering the California Coast and Island Bays". American Geophysical Union Transactions, Vol. 34, - No. 4 pp. 575-582.
- Banks, H.O., Richter, R.C. y Harder, J., 1957, "Sea Water Intrusion in California", American Water Works Association, Vol. 49, No. 1 pp. 71-88.
- Bruington, A.E., y Seares, F.D., 1965, "Operating a Sea Water Barrier Project", American Society of Civil Engineers, Journal of the Irrigation and Drainage Division, Vol. 91, No. IRI.
- Bruington, A.E. Drescher, W.J. y Sherwood, C.B. 1969, "saltwater Intrusion in the United States"., American Society of Civil Engineers Proceedings, Journal of the Hydraulics Division, Paper 6788, HY 5, pp. 1651-1669.
- California Department of Water Resources, 1957, "Report by -- Los Angeles Country Flood Control District on Investigational Work for Prevention and Control of Sea Water Intrusion West -- Coast Basin Experimental Project, Los Angeles County", Boletín No. 63 Apendice B.

California Department of Water Resources, 1958, "Sea Water Intrusion in California", Boletín No. 63.

California Department of Water Resources, 1960, "An Investigation of Some Problems In Preventing Sea-Water Intrusion By --- Creating a Fresh-Water Barrier", No. 63 Apendice D.

California Department of Water Resources, 1970, "Oxnard Basin Experimental Extraction Type Barrier", Boletín 147-6.

Cooper Hilton H., U.S., Geological Survey, Water Supply Paper 1613 C.

Castany, G., 1963. "Traité Pratique Des Eaux Souterraines".

Dansgaard W., 1964, "Stable Isotopes in Hydrology" Tellus 16, 436-468.

Davis, S.N. and Dewiest, 1971. "Hidrogeología".

Dechant, M., 1967 "Die Farbung der Lycopodiumspores" Steir - Beitr. Z. Hydrogeologie, 18/19, 241-247.

Dechant M., 1977, "The Dyeing of Lycopodium-Sopres" Notes of The Ground Water Tracing Techniques Course" Graz, Austria.

Fairbridge, R.W. "Encyclopedia of Geochemistry and Enviromental Science".

Garrels and Chirst, 1965. "Solution, Minerals and Equilibria".

Garrels and Mackenzie, 1971. "Envolution of the Sedimentary - Rocks".

Gonfiantini, R., 1971 "Notes on Isotope Hydrology" Internatio_nal Atomic Energy Agency. Vienna, Austria.

Hem, John. "Calculation and Use of Ion Activity" U.S.G.S. - W.S.P.

Hem, John, 1971. "Study and Interpretation of The Chemical - Characteristics of Natural Water". G.S.W.S.P. 1473.

Institute for Karsresearch SAZU. "Underground" Yugoslavia.

Krauskopf, K.B., 1967. "Introduction to Geochemistry".

Klein, H., 1965, "Salt Water Intrusion Can be Controlled", - Florida Board of Conservation, Division of Geology.

Payne R.B., 1975 "Isotope Hydrology" International Atomic Energy Agency, Vienna, Austria.

Piper, A.M., 1944. "A Graphic Procedure in the Geochemical Interpretation of Water Analyses". Am. Geophys. Union Trans.

Richter Raymond C., 1972 "Ground Water Course", Chapter 2, California Department of Water Resources.

Stumm, W. and J. Morgan, 1970. "Aquatic Chemistry". an Introduction. Emphatizing Chemical Equilibria in Natural Waters.

Suelos Salinos y Sódicos, 1954 Manual de Agricultura No. 60 --
Departamento de Agricultura de los Estados Unidos de América.

Todd, David K, 1959, Ground Water Hydrology, John Wiley and --
Sons, pp 177.

Water Quality Criteria, 1972, Report of the National Techni--
cal Advisory Comitee to the Secretary of the Interior.

White, W.B., 1967, "Modifications of Fluorescein Dye Ground --
Water Tracing Techniques". Steir. Beitr. Z. Hydrogeologie, --
18/19 151-158.

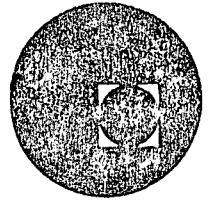
Wittwen R., Waser H. and Matthe, B., 1971, "Essai de Fixation
de la Sulforhodamine B et de la Sulforhodamine G. Extra sur --
Charbon Actif". Act. 4e Congr. Suisse Speleol. Neuchatel --
1971, 78-83.

Zotl J. G., 1965, "Carst Hydrological investigations for the --
Construction of the Diessbach Reservoir".





centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 13: PLANEACION DE LOS APROVECHAMIENTOS
DE AGUA SUBTERRANEA

ING. HECTOR D. RAMIREZ LOPEZ

OCTUBRE, 1978.

PLANEACION DE LOS APROVECHAMIENTOS DE AGUA SUBTERRANEA

Ing. Héctor D. Ramírez López

I. INTRODUCCION

El tema que me toca desarrollar, es lo que podríamos titular Los Recursos Hidráulicos Subterráneos en relación a su posición en el desarrollo económico del País.

En primera instancia, se tratará de dar algunas generalidades sobre la actual concepción del desarrollo económico, planeación del desarrollo y sus limitaciones y; la ubicación de los recursos hidráulicos en el marco económico. Después, se verá la planeación económico-social de tipo integral, algunos métodos muy generales usados en ella y la ubicación dentro de estos métodos de los recursos de aguas subterráneas; finalmente se verá algún tipo de evaluación y determinación de precios de los servicios atendidos por aguas subterráneas. También, se verán algunos criterios de manejo y aspecto económicos o mejor dicho, teoría económica para evaluar dichos proyectos con respecto, mejor dicho, que utilizan agua subterránea.

II. PLANIFICACION

La planificación, es una abstracción que por sí misma, no tiene ningún significado claramente identificable. Cualquiera que haya pensado mucho acerca de la planificación, lo reconoce como un fenómeno complejo y multilateral. Pero ha sido definida en muy distintas formas, a menudo -

tendenciosamente. Por ejemplo, un autor acepta que la planificación es grande y complicada, sin embargo la considera como no mas que el sen tido común aplicado. Otros autores sostienen que la planificación es un complejo hacinamiento de problemas por explorar y por no definir. La mayor parte de los autores, sin embargo consideran la planificación - - como un intento inteligente organizado, para elegir las mejores alternati vas disponibles tendientes a realizar metas especfficas. O sea, podemos definir a la planificación como la aplicación racional del conocimiento al proceso de adoptar decisiones que sirvan de base a la acción humana. - La idea central de establecer relaciones entre medios afines con el propósito de obtener éstos mediante el uso mas eficiente de aquellos.

La planificación abarca el economizar los recursos escasos, ha sido usa da para diversos fines, por sociedades diferentes y de varias maneras. Ha sido empleada en la guerra y en la paz. Tiene una larga historia en la planificación ffsica de ciudades y zonas rurales, la planificación, es anticiclica, es decir, por perfodos o de estabilización; o sea, para desa rrollar y ayudar a la estabilización económica de un país.

La planificación del desarrollo a veces puede parecerse a la planificación anticfclica, pero son fundamentalmente diferentes. El objetivo básico de la planificación anticfclica, es aumentar la demanda dentro de la estructura institucional económica y social que prevalece en una economía de mercado, en tanto que la planificación del desarrollo busca cambiar esa

estructura en el proceso de obtener una aceleración en el ritmo del progreso económico y social. Una definición sintética de las metas primordiales de la planificación del desarrollo es: cambio + crecimiento.

La planificación que en un país se realiza, está en gran parte determinada por el efecto combinado de su estructura social, económica y política; y de su grado de desarrollo. En virtud de las diferencias de estructuras y de etapas, la amplitud de la planificación del desarrollo nacional, en cualquier tiempo, puede variar y de hecho varía desde limitado y fragmentario del sistema proyecto por proyecto, hallado en las economías mixtas durante las tempranas fases del desarrollo, hasta la planificación --comprehensiva, centralizada, usada por las economías socialistas. Con el transcurso del tiempo, los cambios de las etapas del desarrollo de un país producen cambios en la forma de planificar. En el caso de las economías socializadas, esto generalmente ha implicado un viraje gradual --hacia la descentralización de la estructuración del plan y, en el de las economías mixtas, la tendencia hacia una mayor centralización, tanto de la formulación del plan como de su estructuración.

II.1 Planes de Desarrollo

La preparación de un plan de desarrollo parece considerarse como el paso final, en vez del inicial, del proceso planificador. Así como es más importante el proceso planificador que la preparación de un plan, el proceso planificador mismo no depende de la existencia de un plan de desa-

rrollo. Hay quienes confunden a ambos. Pero la historia muestra que es posible que una nación tenga un plan sin realizar intento real alguno de planificar, y que existen algunas otras que planifican sin la existencia de un plan formulado en el papel.

Hay diferencias de opinión acerca de lo que constituye el plan de desarrollo, pero el consenso general es que los planes de inversión pública están incluidas en la definición. Sin embargo, una predicción en las tendencias globales acompañada de un conjunto de política recomendadas o un presupuesto de capital, quedan usualmente excluidos. Existe mucha variedad en los planes de desarrollo parciales e integrales. Los usados en las naciones socializadas, generalmente están elaborados con mucho más detalle que los de economías mixtas. El empleo de descomposiciones detalladas, por sectores o regiones, prevalecen más en los planes de economías socializadas que en las economías mixtas. En las economías socializadas los planes son también generalmente considerados obligatorios para todos los sectores socializados, pero en las economías mixtas los planes usualmente son solo obligatorios para el sector público, si acaso, pero jamás para el sector privado. Como parte del proceso de formación de sus planes, las economías mixtas les dan fuerza de ley, aunque los planes de algunas economías mixtas tienen singular condición jurídica, esto tiene poca significación en la práctica, dado a que nadie se hace responsable por no realizarles.

Las variaciones de los períodos de duración de los planes de desarrollo pueden dividirse en tres grandes áreas que son:

Planes a corto plazo

Planes a mediano plazo

Planes a largo plazo

Los planes a corto plazo generalmente se consideran con un período de duración de 1 a 3 años como máximo, estos planes se utilizan mucho - en economías mixtas, en donde y sujetos generalmente a períodos gubernamentales, generalmente regionales.

Un plan de corto plazo requiere de un grado de detalle bastante elaborado, generalmente constituye la integración de algunos planes o proyectos anuales que se integran para obtener resultados en forma rápida y económica.

Los planes de desarrollo a mediano plazo se consideran con un período de 3 a 6 años de duración; en México, estos planes son los que más -- se han trabajado debido a que el sistema político del país está determinado por cada cambio presidencial. Sin embargo, han existido intentos de continuar la planificación de un sexenio a otro pero las presiones políticas han sido muy fuertes y han evitado la continuidad de dicha planificación.

Planes a largo plazo, cuando una nación esta en una temprana etapa de -

su desarrollo, usualmente se encuentra posible y preferible iniciar la planificación con un plan a corto plazo, de 1 ó 2 años o, mas comunmente mediante un plan de mediano plazo, de 3 a 10 años. Los objetivos inmediatos del desarrollo de tal nación son claros y urgentes, y no existe generalmente mas alternativa que concentrarse en su realización. En la mayor parte de las naciones, los dirigentes políticos prefieren dedicarse a problemas y soluciones inmediatos, y es difícil lograr que miren con mas anticipación que unos cuantos años.

La posibilidad de preparar un plan a largo plazo, además de otro por un periodo mas corto no merece, por lo tanto consideración seria. Además, sus planificadores usualmente tienen todo lo que puede ser suficiente para elaborar un plan, ya sea de corto o de mediano plazo.

Pero al proseguirse el desarrollo, resulta invariablemente que un creciente número de proyectos y de programas no pueden ser ajustados dentro de los planes a corto o a mediano plazo; esto es especialmente cierto por lo que toca a los planes quinquenales o de menor duración, pero también puede ser cierto que los planes de 6 a 10 años, en algunas naciones intentan esquivar este problema preparando proyecciones para los sectores criticos que rebasan los periodos de sus planes.

En México ya se emplea la planeación a largo plazo, es decir, con una duración mayor de 10 años, como lo son los programas por sectores de educación, hidráulico y económico.

II.2 Datos Básicos para Planificar

La planificación depende de la existencia de hechos cualitativos y cuantitativos, acerca de los recursos y de la actividad económica y social, -- todas las naciones necesitan información sobre los recursos básicos para planificar de modo eficiente, pero la clase de información estadística requerida así como sus detalles dependen del tipo de planificación.

La utilidad de los datos disponibles depende de su precisión, cobertura, forma y oportunidad; si las estadísticas existentes están llenas de errores, si la cobertura es limitada o está sujeta a cambios frecuentes; si la forma de los datos restringe o limita su comparación con otros datos o si los datos son anatómicos, éstos pueden hacer más daño que bien.

La planificación en la mayoría de las naciones menos desarrolladas afronta la severa desventaja de la carencia de datos precisos en suficiente -- cantidad. En tanto que algunas naciones carecen de datos, otras, en virtud de la falta de coordinación, producen dos o más series de datos si-- milares; existe la necesidad de coordinar las actividades estadísticas de muchas naciones, no sólo para eliminar las duplicaciones, sino también para mejorar la comparabilidad y una corriente más fluida de información dentro de los gobiernos.

Una nación que busca mejorar sus estadísticas de planificación, debe establecer prioridades, debe decidir, por ejemplo si se estructuran prime-

ramente sus datos básicos, o si es mas conveniente preparar estimaciones agregadas de cuentas nacionales, aunque los datos en que han de basarse sean inadecuados. Algunos expertos abogan por la primera solución, otros por la segunda. Se presenta también el problema si los datos disponibles aunque inadecuados, deberían usarse para iniciar inmediatamente la planificación, o si está debe ser pospuesta hasta que se obtenga mejor información. Algunos planificadores prefieren posponer la planificación por uno ó dos años hasta acumular información mas idónea. Pero esto causa gran demora en afrontar los problemas de la nación, mediante la planificación y, por eso, la mayoría de los planificadores creen que es preferible iniciar la planificación tan pronto como sea posible, aunque halla necesidad de usar las estadísticas de segunda clase.

En México, en la mayor parte de las actividades, las estadísticas oficiales están incompletas o imprecisas, o ambas cosas, y en algunos casos la discrepancia entre una sola actividad han mostrado ser desconcertantes.

Este problema no solamente lo afronta el país, de acuerdo con la experiencia del banco mundial, todos los paises como Marruecos, Gahana, etc., presentan las mismas características.

Los tipos de datos que se requieren para planificar son sobre información de los recursos naturales y humanos, es un requisito primario para la planificación del desarrollo. La planificación para agrandar el ámbito de

la producción agrícola requiere conocimientos sobre la naturaleza de los suelos, los empleos actuales y potenciales de la tierra. Para el desarrollo de la industria minera o de la petrolera se requieren datos sobre la incidencia, la extensión y la localización de los depósitos minerales.

Para la planificación de la irrigación o de las obras hidráulicas, proyectos de energía hidroeléctrica y el desarrollo de las cuencas fluviales, se requieren datos del abastecimiento y del riego y la periodicidad de las avenidas del agua. Como el pueblo es la fuente tanto de la mano de obra como de la demanda del mercado, la planificación realista para el incremento global de la producción, depende, primeramente de la información acerca de la naturaleza y del crecimiento de la población, la dimensión, composición y la utilización por sectores de la fuerza de trabajo y de las capacidades existentes; y en segundo lugar, los datos sobre las erogaciones de las familias a diferentes niveles del ingreso y de las circunstancias requeridas para estimar la demanda potencial.

También es necesario una descripción de la economía que abarque sus interrelaciones y los movimientos, algunas veces es indispensable para la planificación eficiente buscar cubos del ingreso y de la producción, datos sobre precios y salarios, los datos fiscales, incluyendo cálculos de los ingresos gubernamentales y de los réditos de los préstamos y de las donaciones y préstamos foráneos e interiores, ayudan a determinar la posibilidad y la oportunidad en las elevaciones públicas para la inversión.

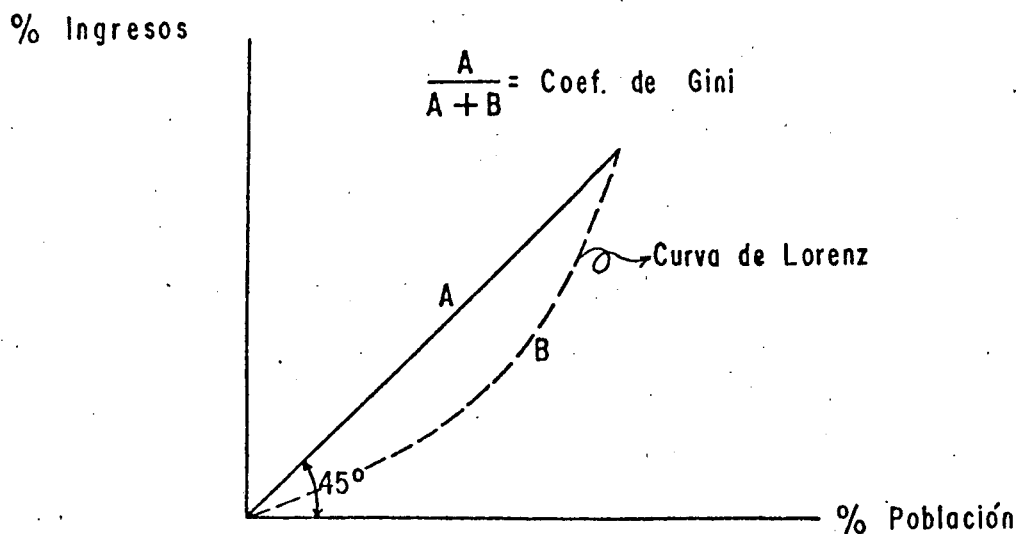
sión. También es útil para estimar la formación del capital y de las -
rentas fiscales el volumen físico de las diversas exportaciones e impor-
taciones y de sus precios; también se requieren datos para cada proyec-
to y programa de un plan que posibilitaran hacer estimaciones de los -
costos, tanto en moneda nacional como en divisas y de requerimientos -
físicos de las materias primas, la maquinaria, el equipo, los abasteci-
mientos y la mano de obra por tipos de destreza o calidad. Para proyec-
tos que abarcan la expansión de la producción destinada a la exportación,
para sustituir las importaciones, se requiere información acerca de las
condiciones del mercado mundial y sus perspectivas, al igual que los --
costos de la producción en el extranjero.

Los datos requeridos para planificar deben arrojar luz sobre el estado -
actual de la economía, así como respecto a la dirección y a la velocidad
de su desarrollo en el pasado inmediato. La utilidad de los datos dispo-
nibles depende de su precisión; el grado hasta el cual pueden utilizarse
los datos estadísticos también depende en gran parte de la adecuada - -
apreciación de sus bondades y deficiencias. En manos de alguien que pue-
da reconocer y darse cuenta de sus limitaciones, y de su carácter incom-
pleto, de sus condiciones absolutas o de su mal diseño, o aún de sus im-
precisiones, algunas estadísticas de este plan se pueden rendir a veces
informaciones útiles. Pero la interpretación adecuada a las estadísticas
es difícil, y aún en los buenos datos pueden ser erróneamente utilizados.

III. DESARROLLO ECONOMICO

En primera instancia, trataremos de dar algunas generalidades sobre la actual concepción del desarrollo económico, sus limitaciones y la ubicación de los recursos hidráulicos en este marco económico. Después, veremos la planeación económico-social de tipo integral, algunos métodos muy generales usados en ella y la ubicación dentro de estos métodos de los recursos aguas subterráneas; finalmente se verá algún tipo de evaluación y determinación de precios de los servicios atendidos por aguas subterráneas. Esencialmente el desarrollo económico ha tenido en el país dos etapas muy bien marcadas, una de ellas se observa a partir de que toma la presidencia Miguel Alemán. Con él se estructura un tipo de desarrollo económico que más bien ha recibido el término de crecimiento económico para distinguirlo como vamos a verlo posteriormente, de la nueva connotación que se le ha dado. Esencialmente el desarrollo económico consistía en asignar una cantidad de inversiones de tal magnitud, que vía su capitalización se lograrán tasas muy altas de crecimiento del producto nacional o del ingreso nacional. Asimismo, se suponía que en forma automática la tecnología, la modernización de las instituciones y la distribución del ingreso se iban a lograr en forma automática. Es decir, se necesitaba una inversión de tal magnitud que se lograra el famoso "despegue económico". Sin embargo, a través del tiempo se observa que la hipótesis que podríamos llamarle de depauperización-eficiencia no se ha aceptado; así las mediciones que se han hecho desde 1950 a la fe

cha sobre la llamada distribución del ingreso, muestran que cada vez va siendo más concentrado. Esto significa que la riqueza que se genera (y a su vez el ingreso que esta riqueza genera) no solamente expresada en unidades físicas como maquinaria, obras hidráulicas, etc., sino también en riqueza de capital humano, en otras palabras educación, se ha concentrado en unos cuantos miembros de la población. Desde otro punto de vista, significa que en la medida que el tiempo transcurre los pobres van siendo cada vez mas pobres, en términos relativos, y los ricos van concentrando una parte creciente del ingreso mencionado. Simplificadamente los métodos económicos se refieren a la curva de Lorenz y el coeficiente de Gini, así, se llevan en términos de porcentaje los valores acumulativos de la población y de los ingresos correspondientes. La línea de 45° representa la equidistribución o sea la mejor distribución del ingreso. Desafortunadamente para el país, lo que está ocurriendo es que la curva de Lorenz cada vez más se ha separado de la línea de 45°.



Es decir, que existe un mayor grado de concentración del ingreso en el país. Efectivamente, el coeficiente de Gini, definido como el área A dividida por el área A + B (ver figura) ha aumentado, así sus valores han sido aproximadamente de .5 para 1950, .54 para 1958 más o menos y así hasta llegar a .6 para 1972, lo que significa que definitivamente la tesis desarrollista ha sobrevivido por muchos sexenios después de Alemania. Ante esta realidad ha ocurrido que los campesinos, los obreros, - cada vez ven el poder adquisitivo de sus salarios más bajos (que significa que son lo que ganan cada vez adquieren menos bienes de consumo). - Este fenómeno llevado a un extremo puede dar lugar a una descomposición de tipo social que bien puede traducirse en movimientos que pueden ser de lo más pacíficos o movimientos armados. Por otro lado vean ustedes ha emergido una clase rica que concentra el ingreso y que además compra bienes en mercados que son definitivamente prohibitivos para un gran cúmulo de obreros y de campesinos. Esto es muy importante, porque así como ha ocurrido que existe una concentración de la riqueza y del ingreso, también ha dado como consecuencia por las finalidades de la inversión, que quienes están disfrutando fundamentalmente de la infraestructura que el sector público crea han sido los capitanes de empresa y nosotros que hemos aprovechado la infraestructura educativa creando inversión en capital humano; esto significa que los recursos hidráulicos no escapan del comportamiento enunciado. Así se puede constatar la existencia de una agricultura de riego contra una agricultura de subsistencia,

en donde verdaderamente apenas si se logra una producción a niveles tan bajos que apenas si alcanza para sobrevivir y que agrupan al 34% de la población económicamente activa dedicada a las labores del campo.

La concepción actual de desarrollo económico considera que el crecimiento y la depauperización se dan en forma conjunta. Desde este punto de vista existen dos formas de redistribuirlo básicamente; vía aumento de salarios y empleo que da lugar a que las familias incrementen su poder adquisitivo. La otra que también es fundamental, es la llamada redistribución o distribución secundaria del ingreso y que significa que el gobierno definitivamente debe actuar para que vía consumo-social aumente el bienestar de la población. Entendiendo por consumo social los siguientes: niveles mínimos de educación, niveles mínimos de salud, vivienda, alcan-tarillado y agua potable. Esencialmente estos cuatro tipos de servicios, son a través de los cuales se refleja el consumo social que debe provenir del sector-gobierno. Concluimos diciendo que el desarrollo económico caracterizado en aquella época por ser "estabilizador" fue favorable para los inversionistas a los que además se les subsidió con materias primas baratas y precios estables.

Limitaciones al Desarrollo Económico

Esencialmente las restricciones se manifiestan a través de lo siguiente: tenemos como primer punto que actualmente el país en forma interna no es capaz de generar el ahorro suficiente que se pueda poner a disposi--

ción de los capitanes de empresa o industriales o quien quiera que sean los innovadores, para que vía préstamos se conviertan en bienes de capital la acumulación de éstos, el crecimiento del producto nacional siga su ritmo o un ritmo mayor. Dado que somos un país que requerimos de altos niveles de importación del ingreso generado tiene que salir del país para pagar bienes de capital que se compran y materias intermedias que se adquieren y también pagar servicios de intereses y de deudas. Entonces aquí surge la grave crisis actual que corresponde al famoso déficit tanto de la balanza comercial como de la balanza de pagos que incluye todos los servicios de la deuda. Es decir nuestras exportaciones están llenando a tal ritmo que prácticamente las importaciones doblan su valor. Esto acumulado a través del tiempo da lugar a un país totalmente endrogado, pero que tiene que estar constantemente distrayendo una cantidad de recursos y de bienes que produce para pagar esa deuda. Lo que da lugar a que el ahorro interno se ve minimizado. El camino que se ha estado siguiendo para financiar el desarrollo es pedir prestado al exterior; pero qué significa, significa que otra vez vía balanza negativa de capitales se llega a tales niveles que hay que pedir prestado ya no para financiar nuestro desarrollo, sino para pagar intereses. Existen varias formas para salir que pueden ser desde una devaluación que se ha dicho por ejemplo, que quizá funcione un par de años y después se recuperen los precios y seguimos igual, o bien un control de cambios o bien definitivamente que es a lo que se tiene que tender a un mediano plazo es a

fortalecer el sector productivo. En otras palabras la única forma de disminuir las importaciones, es que el sistema productivo de la economía nacional se fortalezca, que las plantas trabajen su capacidad instalada, que se genere inversión. O puesto de otra forma, que estructuralmente dejemos de ser un país terriblemente dependiente no solo financieramente, sino también tecnológicamente. Así, pudiera ser que estuviésemos importando bienes de capital y como país petrolero en un momento dado se descubra un manto muy grande que sirva para financiar el desarrollo. De todos modos seguiremos teniendo una dependencia con características tectónicas que ya en sí nos va a poner no en la vanguardia, sino en la retaguardia del crecimiento. Otra limitación es que nuestro sistema fiscal, esencialmente el sistema tributario, no es capaz de captar en este momento el volumen de ingresos que en gran medida requiere no solamente para los consumos sociales que mencionamos, sino también para financiar una serie de obras de tipo de infraestructura que bien pudiera ser como ahora ustedes conocen el presupuesto, gran parte de él se ha dedicado a recursos hidráulicos, plan nacional hidráulico, etc. Es esencial, puesto que gran parte de los programas no alcanzan los niveles deseados, porque sencillamente nuestro sistema tributario no es capaz de generar los recursos suficientes que se destinen a esta parte del presupuesto. Comparativamente, en México aproximadamente el 11% del producto nacional bruto se colecta por el Estado, en Chile y Argentina alrededor del 15 al 20% en el caso de Suecia, aproximadamente el 40%, esto

significa que México debe contraer deudas para que se financien muchas de las obras y se satisfaga los consumos sociales mínimo.

Finalmente quisiera mencionar dos puntos adicionales a estas limitaciones que en cierta forma anunciamos, que son las limitaciones de energéticos y de recursos hidráulicos.

Nos referimos a los últimos. Primero, sabemos desafortunadamente para el país, que gran parte de nuestra energía eléctrica ya no puede provenir de la explotación de servicios hidráulicos; punto número dos, somos un país con una de las más grandes tasas de explosión demográfica y, la producción de productos agrícolas no ha seguido desafortunadamente el ritmo que había seguido para mantener esta población bajo ciertos estándares, esencialmente porque los recursos hidráulicos ya en su aplicación o sea ya incluyendo las obras de infraestructura necesarias para ser usadas, no son actualmente suficientes, y aún en el caso de que tuviésemos el capital para tratar de hacerlo, no serían suficientes con los fines de irrigación que se desean. Actualmente hay cerca de 25 mil ejidos, de los cuales unos cuantos están sujetos a tener obras de riego. Por otra parte, tenemos los otros dos tipos de vías del agua, fundamental, servicios industriales y servicios urbanos, donde tenemos también una restricción muy fuerte e incluso ustedes la conocen a niveles de algunas ciudades. A nivel de tipo industrial, el costo de llevar el agua, etc., ya supera el hecho de tener mejor una planta en tratamiento en algunas ciu

dades. Entonces ya es un recurso que no podemos considerar como libre, por lo que no se le puede dar un precio de cero.

IV. CRITERIOS DE MANEJO

Se distinguen fundamentalmente dos filosofías en los proyectos de planeación para explotar los acuíferos, que son:

- i) La explotación de los acuíferos se realiza bajo el criterio de RENDIMIENTO SEGURO.
- ii) La explotación de los acuíferos se realiza con el criterio de SOBRE EXPLOTACION.

Se entiende por rendimiento seguro cuando la explotación de los acuíferos se realiza en la forma de que la extracción anual es menor o igual a la recarga promedio anual.

Sin embargo, cualquier explotación de subterránea causa un abatimiento en los niveles estáticos; en el caso de la explotación bajo rendimiento seguro, los niveles del agua se abatirán lentamente hasta alcanzar una nueva posición de equilibrio puede tomar muchos años, incluso cientos de años.

Este criterio se utiliza cuando el volumen almacenado de los acuíferos es muy pequeño; existe peligro inmediato de intrusión de aguas salinas, o bien, cuando el abastecimiento de agua tiene que ser permanente y a

perpetuidad y las posibilidades de rescate con otra fuente alternativa, son remotas, por lo que el tiempo de planeación en estos casos es infinito.

En este caso el acuífero se considera como una corriente que se recarga en ciertas áreas específicas denominadas de recarga, fluye a través del acuífero y descarga en alguna salida natural; el volumen de agua aprovechable es generalmente un poco menor a esta recarga debido a diversos factores teóricos y físicos como discrepancia espacial y temporal de recursos y necesidades de agua, distribución de las obras de captación, etc.

Desde el punto de vista económico social, este criterio no permite que se obtengan altos beneficios como en la sobreexplotación, principalmente al inicio de la etapa de desarrollo debido al proceso de maduración del propio proyecto.

En la práctica mundial, el desarrollo agrícola e industrial de cualquier zona árida, requiere de un volumen de agua mayor que la disponibilidad que se puede obtener del almacenamiento anual de aguas superficiales y de recarga de aguas subterráneas, por lo que a corto y mediano plazo se opta por explotar el volumen almacenado de los acuíferos y a largo plazo de los recursos hidráulicos locales tienen que auxiliarse con recursos alternativos como son la importación de agua de otras regiones, tratamiento y reuso de aguas negras, desalinización de agua del mar o bien;

reducir la explotación al rendimiento seguro. En este caso, el acuífero se puede considerar como una presa de almacenamiento que contiene un volumen almacenado de agua y, este volumen puede dividirse en dos tipos de reserva:

- j) Reservas dinámicas
- jj) Reservas de minado

Las reservas dinámicas son aquellas que se encuentran arriba de la salida natural de los acuíferos, y; las reservas de minado son las que se encuentran por debajo de dicha salida natural.

La alternativa de explotar estas reservas almacenadas de los acuíferos se denomina "sobreexplotación de los acuíferos"; y se distinguen tres tipos de sobreexplotación.

E0) La sobreexplotación de los acuíferos se realiza en un proyecto de planeación infinito con una fuente alternativa de rescate, por lo que el volumen de almacenamiento es usada como una fuente provisional de recursos; antes de que las fuentes alternativas sostengan el proyecto a largo plazo y la sobreexplotación cese.

E1) Cuando se tenga un proyecto de planeación infinito sin fuente alternativa de rescate y el agua subterránea es el único o principal recurso. La sobreexplotación sostenida a largo plazo y de ahí en adelante la explotación se reducirá al rendimiento seguro. Implica prácticamente explotar las reservas dinámicas y poco o nada de las re

servas de minado.

- E2) Un proyecto de horizonte finito de planeación sin fuente alternativa, en donde sobreexplotar el acuífero es el único recurso, cuando se agotan dichos recursos el proyecto termina.

El grado de sobreexplotación de un acuífero está dado por condiciones hidrológicas y relaciones económicas principalmente.

Desde el punto de vista hidrológico la sobreexplotación de los acuíferos se puede llevar a tres niveles de sobreexplotación.

- a) Explotación de las reservas dinámicas y de ahí en adelante la explotación se reduce al rendimiento seguro y el acuífero no sufre en forma práctica algún daño.
- aa) La explotación del acuífero va más allá de este límite y se explota parte de las reservas de minado, el acuífero experimenta algún daño, pero mientras este daño sea controlable y existe factibilidad de repararlo, se podría hablar en este caso, de sobreexplotación no destructiva cuando se detiene la sobreexplotación al acuífero, no debe pasarse en forma inmediata al rendimiento seguro, pues es necesario un cierto tiempo de recuperación para volver a ser explotado al nivel de rendimiento seguro.
- aaa) Cuando la sobreexplotación se lleva hasta hacer prácticamente inex

plotable por un tiempo previsible, se lleva la sobreexplotación al nivel destructivo del acuífero.

La sobreexplotación puede efectuarse en forma temporal, al inicio o a mediano plazo de la etapa de desarrollo. También la sobreexplotación puede ser cíclica, por varios períodos considerados en la etapa de planeación; o bien, como auxiliar para situaciones de emergencia que puedan presentarse.

Restricciones Impuestas a la Planeación de Aguas Subterráneas

En la planeación existen restricciones impuestas por las condiciones económicas internas y externas, así como también la operación del propio sistema de recursos hidráulicos. Las principales restricciones para proyecto de desarrollo de una zona son: la escasez de recursos, falta de mano de obra experta y grado de confiabilidad en la información. En la fase de operación hay restricciones en la demanda de bienes y servicios, mercados externos limitados y falta de habilidad en el manejo de los recursos.

Las restricciones hidrológicas generalmente están relacionadas con la profundidad de los niveles estáticos y de bombeo. La calidad del agua es otro limitante, especialmente cuando se tiene el peligro de invasión o inmigración de agua de pobre calidad de acuíferos adyacentes o del mar.

Análisis Privado para la Explotación de los Recursos Hidráulicos Subterráneos

La eficiencia económica de un proyecto se puede expresar por relaciones:

- c) Beneficio-costo
- cc) Tasa de rendimiento interno
- ccc) Beneficio neto (excedentes de beneficios)

c) Relación Beneficio-costo. - Esta relación se utiliza para grandes -- proyectos por un período de vida muy largo en los cuales es muy difícil determinar los beneficios indirectos e intangibles. Este criterio (B/C) involucra una comparación cuantitativa entre todos los beneficios económicos netos atribuidos al proyecto y los costos reales del proyecto.

Desde luego, en todos los proyectos debe usarse en valores actualizados y la relación B/C debe ser mayor que la unidad, entre mayor sea esta - relación mayor será la prioridad y beneficio del proyecto.

cc) Tasa de rendimiento Interno. - La tasa de rendimiento interno permite conocer qué proyecto recupera más rápido la inversión, se obtiene para cuando la relación beneficio/costo se hace igual a la unidad cuando se utilizan diferentes tipos de intereses de descuento.

ccc) El beneficio neto se obtiene de restar los beneficios brutos obtenidos de la producción del proyecto y de los costos totales involucrados en

las fases de construcción y operación del mismo.

Los costos de las inversiones de los recursos alternativos son diferidos debido al uso de las aguas subterráneas, pero condiciona un pago rápido en las inversiones de las instalaciones de bombeo de aguas subterráneas porque tienen una vida útil corta.

Los beneficios y costos que deben conocerse son:

- B_0 - Beneficios anuales iniciales
- B_M - Beneficios anuales al final de la etapa de sobreexplotación
- B_R - Beneficios anuales en la etapa de recuperación
- B_S - Beneficios anuales en la etapa de estabilidad
- CG_0 - Costos iniciales anuales en la explotación del agua subterránea.
- CG_M - Costos anuales de la explotación del agua subterránea en el nivel de sobreexplotación.
- CG_F - Costos anuales de la explotación del agua subterránea al principio de la etapa de recuperación.
- CG_R - Costos anuales de la explotación del agua subterránea en el nivel de recuperación.
- CG_S - Costos anuales de la explotación del agua subterránea en la etapa estable.
- CAT - Costos anuales de los recursos alternativos al principio de la etapa de recuperación.
- CAS - Costos anuales de los recursos alternativos en la etapa estable.
- PD_C - Costos totales del desarrollo primario (incluyendo las instalaciones de agua subterránea y abastecimiento).

- ARC - Costos totales de los recursos alternativos.
- SDC - Costos del desarrollo secundario.
- TDC - Costos del desarrollo terciario.
- GWC - Costos totales de las instalaciones de agua subterránea requeridas durante la etapa estable.

El beneficio neto que aporta cada unidad de agua aplicada en cualquier proceso de producción, se puede representar en función del tiempo bajo dos condiciones:

La primera cuando la recarga al acuífero es igual a la extracción.

$$R = B$$

$$P = P_o - F_o - C_m \cdot h_o.$$

donde: P_o es el beneficio bruto que se percibe de cualquier actividad productiva por unidad de agua usada en el proceso.

F_o es el costo fijo por unidad de agua aplicada.

C_m es el costo marginal del bombeo a largo plazo

en este caso se considera constante.

h_o es el nivel de bombeo cuando $R = B$

La segunda condición es cuando $R \neq B$

$$P(t) = P_o - F_o - C_m (h_o + h(t)).$$

donde: $h(t)$ es el incremento de la profundidad del bombeo en función del tiempo.

Para determinar el volumen económicamente óptimo que puede ser extraído del almacenamiento en común con la recarga.

$$A_m = \frac{P_o - F_o}{C_m S} - \frac{R}{\delta}$$

donde: S es considerado como el factor de respuesta del acuífero al bombeo, o sea, para fines prácticos el rendimiento específico

R es la recarga anual promedio.

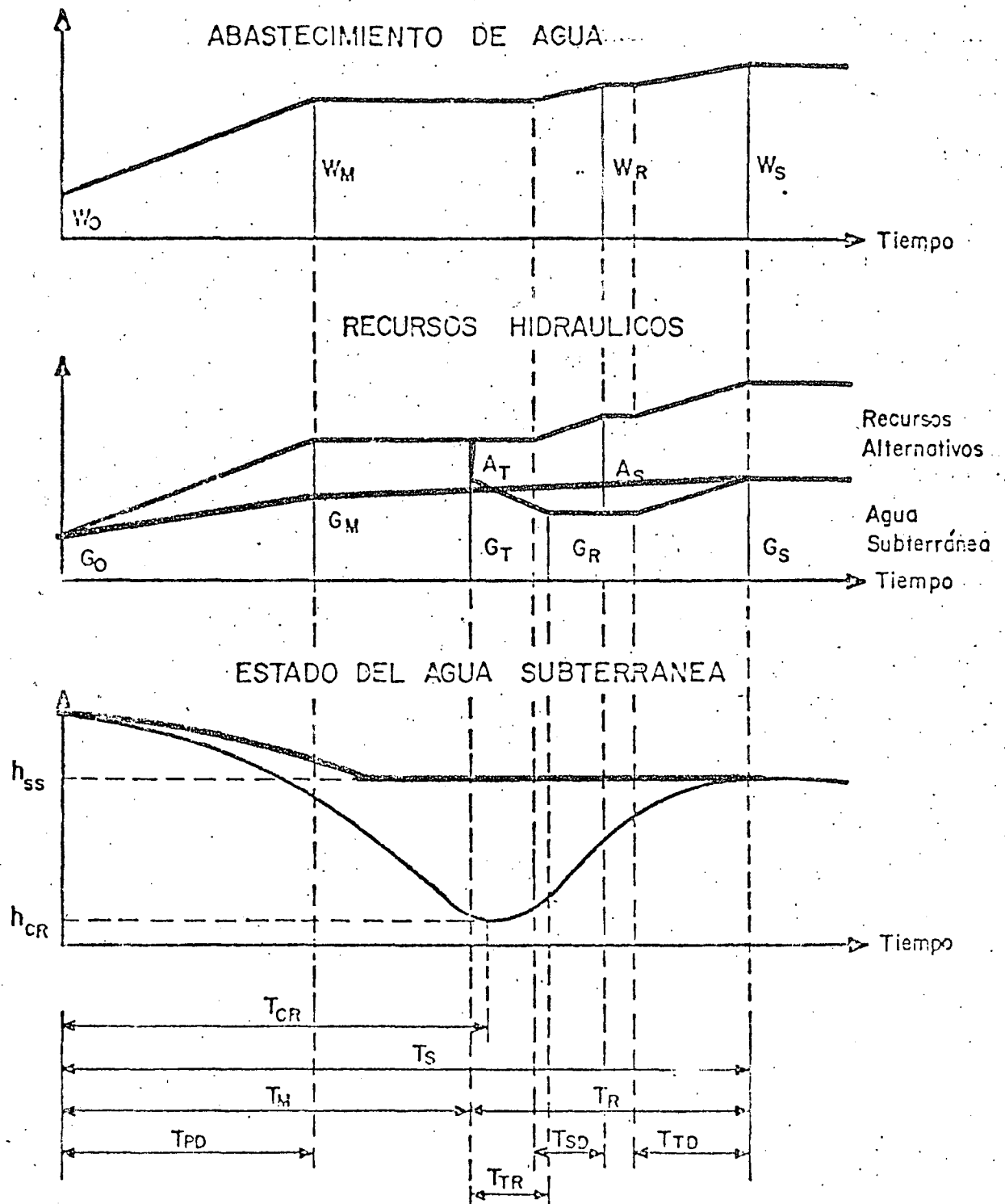
δ es el factor de interés (en porciento)

El tiempo de agotamiento se calcula con la fórmula:

$$t_a = \frac{2 (P_o - F_o)^{1/2}}{C_m T}$$

donde: T es la transmisibilidad del acuífero

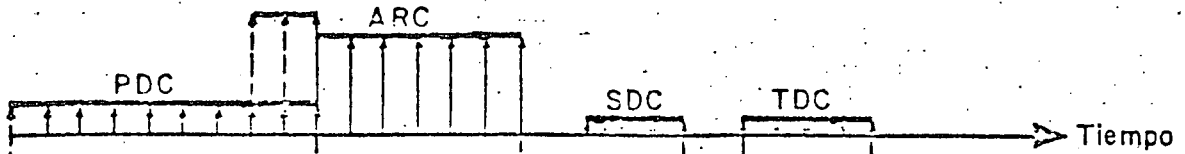
LAS ETAPAS DE UN PROYECTO DE DESARROLLO DEL AGUA SUBTERRANEA



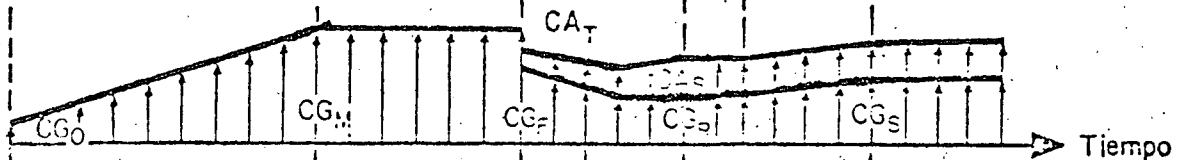
ETAPAS	SOBREEXPLOTACION		RECUPERACION		ESTABILIDAD
PROVISION DE AGUA	DESARROLLO PRIMARIO		DESARROLLO SECUNDARIO	DESARROLLO TERCARIO	
EXPLOTACION DEL AGUA SUBTERRANEA	TRANSICION A RENDIMIENTO DE SOBREEXPLOTACION	RENDIMIENTO DE SOBREEXPLOTACION	TRANSICION A RECUPERACION	TRANSICION A REND. SEGURO	RENDIMIENTO SEGURO
RECURSOS ALTERNATIVOS	PLANEACION	CONSTRUCCION	MEDUCACION		

DIAGRAMAS DE FLUJO DEL EFECTIVO DE UN PROYECTO DE DESARROLLO DE AGUA SUBTERRANEA

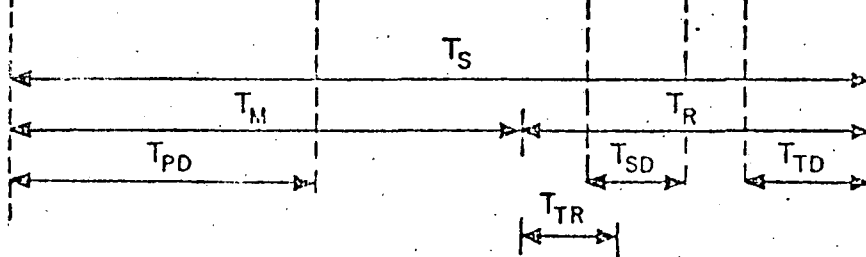
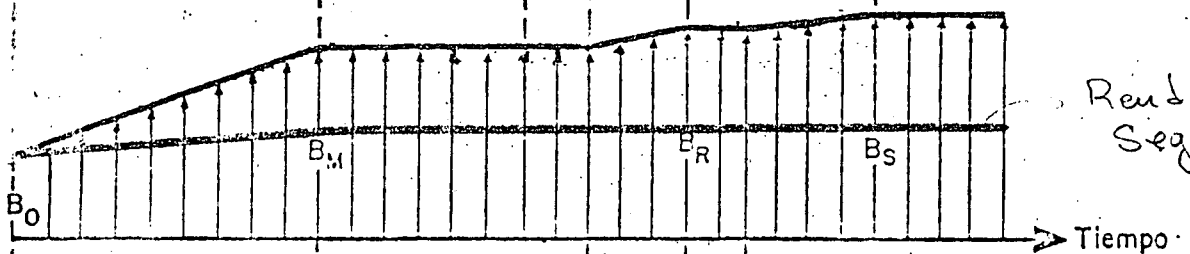
A-COSTOS DE INVERSION



B-COSTOS DE OPERACION



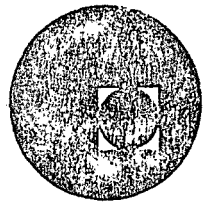
C-BENEFICIOS DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA



ETAPAS	SOBREEXPLOTACION		RECUPERACION		ESTABILIDAD
PROVISION DE AGUA	DESARROLLO PRIMARIO		DESARROLLO SECUNDARIO	DESARROLLO TERCARIO	
TRANSICION DEL RENDIMIENTO DE AGUA SUBTERRANEA	TRANSICION A RENDIMIENTO DE SOBREEXPLOTACION	RENDIMIENTO DE SOBREEXPLOTACION	TRANSICION A RECUPERACION	TRANSICION A RENDIMIENTO SEGURO	RENDIMIENTO SEGURO
RECURSOS ALTERNATIVOS	PLANEACION	CONSTRUCCION	MADURACION		



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

TEMA 14: CONTROL Y OPERACION DE LOS APROVECHAMIENTOS
DE AGUAS SUBTERRANEAS

ING. JORGE ENRIQUE ALVARADO ORTUÑO

OCTUBRE, 1978.



CONTROL Y OPERACION DE LOS APROVECHAMIENTOS
DE AGUAS SUBTERRANEAS

SISTEMAS DE CONTROL.

FORMAS DE CONTROL.

BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN
GEOHIDROLÓGICA.

POR ING. JORGE ENRIQUE ALVARADO ORTUÑO

EN EL ACTUAL CURSO, SE HAN PRESENTADO
LOS DIFERENTES ASPECTOS REQUERIDOS PARA OBTENER AGUA SUBTERRÁNEA A
TRAVÉS DE UNA PERFORACIÓN.

SE HAN PERCATADO DE LA IMPORTANCIA QUE
TIENE; LA DEFINICIÓN DE LA LOCALIZACIÓN ADECUADA PARA LA PERFORACIÓN,
A TRAVÉS DEL DICTÁMEN GEOHIDROLÓGICO EN QUE INTERVIENE LA GEOLOGÍA -
SUPERFICIAL, LA GEOFÍSICA PROSPECCIÓN GEOHIDROLÓGICA, FOTOINTERPRETA
CIÓN, TRAZADORES, ETC.

SE HAN ESTUDIADO LAS TÉCNICAS DE PERFO
RACIÓN QUE SE DEBEN EMPLEAR PARA CADA FORMACIÓN Y LOS PROBLEMAS DERI
VADOS AL NO UTILIZAR LAS HERRAMIENTAS Y MATERIALES ADECUADOS. ASI--
MISMO SE HA VISTO LO IMPORTANTE QUE ES LA SELECCIÓN DE LOS ADEMÉS, -
EL ENGRAVADO Y EN ALGUNOS CASOS LA CEMENTACIÓN EN EL POZO. DIFEREN
TES TIPOS DE LIMPIEZA, LOS AFOROS Y LA SELECCIÓN DE LAS BOMBAS.

TAMBIÉN SE HAN ENTERADO DE LAS DICIPLI
NAS Y PROCEDIMIENTOS QUE INTERVIENEN PARA LOS ESTUDIOS DE EVALUACIÓN.

LOS PROBLEMAS QUE SE PRESENTAN Y LOS OBJETIVOS FUNDAMENTALES DE ELLOS, SABIENDO DE ANTEMANO QUE DEL RESULTADO OBTENIDO EN LA EVALUACIÓN DE UNA ZONA PUEDEN DERIVARSE OPINIONES POSITIVAS EN ESA REGIÓN, TALES COMO EL INCREMENTO DE MÁS POZOS, QUE POR ENDE ABRIRAN NUEVAS TIERRAS AL CULTIVO O TAMBIÉN SE PUEDE CONCLUIR EL DE LLEVAR AL EXTREMO NECESARIO DE VEDAR LA ZONA, IMPIDIENDO LA CONSTRUCCIÓN DE NUEVOS POZOS A FIN DE PRESERVAR EL ACUÍFERO EL MAYOR TIEMPO POSIBLE Y EN LA FORMA MÁS RECOMENDABLE.

AHORA BIÉN, ENTENDEMOS LA NECESIDAD DE REGISTRAR EN ALGUN LUGAR ESTOS RESULTADOS Y EXPERIENCIAS QUE SEGURAMENTE SERÁN DE UTILIDAD EN EL FUTURO INMEDIATO Y MEDIATO. SI EL TRABAJO SE CONCRETA A UNA SOLA OBRA DE PERFORACIÓN Ó A UNA SOLA ZONA DE EVALUACIÓN, PODEMOS FACILMENTE MEMORIZAR LA HISTORIA DEL ESTUDIO Y EL RESULTADO, ASÍ MISMO EN EL CASO DEL POZO SE RECUERDA LA PROFUNDIDAD, SUS DIÁMETROS DE ADEME, SU CAUDAL Y TODOS LOS DETALLES DE CONSTRUCCIÓN. SI SE TRABAJA CON 100 POZOS YA NO SERÁN MEMORIZADOS LOS DATOS TAN FACILMENTE, ESTANDO SUJETOS A OLVIDOS CONFORME PASA EL TIEMPO. PERO SI HABLAMOS DE 100 ZONAS Ó DE 10, 20 ó 50,000 POZOS DE FINITIVAMENTE ES IMPOSIBLE QUE PERSONA ALGUNA RECUERDE LOS DETALLES. POR TAL MOTIVO HAY NECESIDAD DE ANOTARLOS EN EXPEDIENTES Y LOCALIZAR LOS EN PLANOS.

EN LA ACTUALIDAD MÉXICO, REQUIERE CONOCER Y PLANEAR LA EXPLOTACIÓN RACIONAL DE SUS MUY IMPORTANTES RESERVAS-MINERAS Y PETROLERAS, PERO TAMBIÉN COMO RENGLÓN DEFINITIVO, SU POTENCIAL DE AGUA, TANTO SUPERFICIAL COMO SUBTERRÁNEA.

CUANDO LOS TÉCNICOS DE CUALQUIER DISCIPLINA, RELACIONADA CON EL AGUA SUBTERRÁNEA, REQUIEREN DE ALGUNA INFORMACIÓN, SE INICIA UN PROBLEMA QUE GENERALMENTE PARECE INTERMINABLE, SE CONCENTRAN EN UNA ZONA, EN PARTICULAR, Y SE TIENEN QUE APRENDER LA CODIFICACIÓN USADA EN ESE TIEMPO, POR LA INSTITUCIÓN Ó PERSONA QUE LA ELABORÓ, Y CUANDO SE TIENE QUE TRABAJAR A NIVEL NACIONAL, USUALMENTE RESULTABA EL CAOS; DIFERENTES CONSIDERACIONES, DIFERENTES NOMENCLATURAS, DIFERENTES UBICACIONES, DIFERENTES CRITERIOS, DIFERENTES PLANOS, ETC.

PERSONAS CAPACITADAS HABIAN TRATADO DE ORDENAR ESTA INFORMACIÓN DE MUCHAS MANERAS PERO GENERALMENTE SEPARANDO LAS DIVERSAS ZONAS CON SUS DIVERSOS PROBLEMAS.

ASÍ PUES EN ESTA OCASIÓN, SE HABLARÁ DE LA SOLUCIÓN QUE SE HA DADO AL PROBLEMA DE REUNIR LA INFORMACIÓN GEOHIDROLÓGICA A NIVEL NACIONAL EN FORMA INTEGRAL Y ADECUADA A ESTA EPOCA, Y A LOS RECURSOS DISPONIBLES. SIN MENOSPRECIAR NUNCA EL ESFUERZO REALIZADO POR PERSONAS E INSTITUCIONES QUE NOS ANTECEDIERON, DADO QUE ESA FUÉ LA BASE DE LA IDEA, CREACIÓN E INTEGRACIÓN DE LOS SISTEMAS Y FORMAS DE CONTROL QUE HAN DADO COMO RESULTADO EL BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN GEOHIDROLÓGICA. ESTE BANCO SEGURAMENTE REGISTRARÁ POR BASTANTES AÑOS PENSANDO Y DANDO CABIDA A QUE EN EL FUTURO SE PODRÁ AFINAR AÚN MÁS ADICIONANDO CADA VEZ MAS DETALLES. DEBIDO A LA RECOPIACIÓN DE DATOS APORTADOS POR PERSONAS Y TÉCNICOS QUE COMO USUARIOS ENTENDERÁN LO VALIOSO Y LA UTILIDAD PRÁCTICA DE CONOCER Y REGISTRAR LOS PORMENORES Y EXPERIENCIAS OBTENIDAS AL DESARROLLAR SUS

TRABAJOS DE PERFORACIÓN Y QUE SI BIEN, ANTERIORMENTE NO HABIA UNA -
FORMA DE CONTROL NACIONAL AHORA EXISTE UNA PARA SU MANEJO INTECRAL. -
DE FORMA TAL QUE PERMITE AGILIZAR LA TOMA DE DESICIONES, EVITANDO -
ERRORES QUE EN FORMA LOGICA SE COMETIAN POR NO TENER AL ALCANCE LA -
INFORMACIÓN NECESARIA.

EL BANCO CONTEMPLA 4 FACETAS IMPORTANTES; EN UNA DE ELLAS EL REGISTRO DE LOS APROVECHAMIENTOS DE AGUAS -
SUBTERRÁNEAS CON TODAS SUS CARACTERÍSTICAS DE CONSTRUCCIÓN LA TERMI-
NACIÓN, UBICACIÓN Y A QUIEN BENEFICIA. ASÍ COMO LAS FORMACIONES --
ATRAVEZADAS DURANTE LA PERFORACIÓN Y CALIDADES DE AGUA.

OTRA FACETA ES LA ELABORACIÓN DE DOS -
PLANOS A NIVEL ESTATAL Y CON LAS CONDICIONES ACTUALES DE EXPLOTACIÓN
Y LA GEOLOGÍA SUPERFICIAL DESDE EL PUNTO DE VISTA DE ROCA ACUÍFERA.

OTRA FACETA ES LA DE ELABORAR, IMPRI--
MIR, PUBLICAR Y DIBULGAR PLANOS A NIVEL ZONA GEOHIDROLÓGICA, CON LEN-
GUAJE ENTENDIBLE A TODA PERSONA COMO GUÍA DE LAS CONDICIONES EN LOS
ACUÍFEROS Y ZONAS FACTIBLES DE PERFORAR,

LA ULTIMA SE REFIERE A LA CODIFICACIÓN
Y REGISTRO DE TODOS LOS DICTÁMENES GEOHIDROLÓGICOS REVISADOS DE LUGA-
RES Y SITIOS EN PARTICULAR.

NOS ESTÁ POR DEMÁS ASENTAR QUE ESTE -
BANCO DEBERÁ ESTARSE ACTUALIZANDO, DEBIDO A QUE TANTO LOS ACUÍFEROS

COMO LA CONSTRUCCIÓN DE POZOS, ESTÁ SUJETA A UNA ACTIVIDAD DINAMICA
CONSTANTE.

PASAREMOS A EXPONER EN FORMA RESUMIDA
EL PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA Y LOS PASOS DADOS PARA LA INTEGRACIÓN
DEL BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN GEOHIDROLÓGICA.

BANCO NACIONAL DE INFORMACION GEOHIDROLOGICA

EL PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA

COMO SE HA MENCIONADO A NADIE ESCAPA LA IMPORTANCIA QUE TIENE EL AGUA COMO FACTOR PARA LA SUPERVIVENCIA, LA SALUD, EL DESARROLLO AGRÍCOLA, PECUARIO, MUNICIPAL, INDUSTRIAL Y RECREATIVO. EN SÍNTESIS FORMA PARTE INTEGRAL E INDISPENSABLE DE LA VIDA.

ES POR ESTO QUE EN LA ACTUALIDAD, TODOS LOS PUEBLOS DE LA TIERRA, TIENEN UNA SERIA PREOCUPACIÓN POR CONOCER SUS RESERVAS DE AGUA, SU RENOVACIÓN Y LA UTILIZACIÓN QUE LE DEN Y DEBERÁN DARLE EN EL FUTURO. SE PUEDE MENCIONAR QUE EN LA MAYOR PARTE DEL MUNDO SE CONOCEN EN FORMA SOMERA O CON GRAN PRECISIÓN, DESDE HACE TIEMPO SUS RECURSOS ACUÍFEROS SUPERFICIALES. EN LA ACTUALIDAD SE TIENE YA UNA IDEA DEFINIDA Y CLARA ACERCA DE LA IMPORTANCIA DE ESTE VITAL LÍQUIDO, ASÍ COMO EL RENDIMIENTO QUE OTORGA EL CONSTRUIR PRESAS GRANDE O PEQUEÑAS A FIN DE RETENER EL AGUA DE ESCURRIEMENTOS, PARA SU APROVECHAMIENTO EN DIFERENTES USOS, TRATANDO ASÍ DE OBTENER LOS MAYORES BENEFICIOS.

EN MÉXICO, AL IGUAL QUE EN OTROS PAÍSES, SE CONOCE ESTE RECURSO SUPERFICIAL Y SE HAN CONSTRUIDO MÁS DE 1,046 PRESAS DE ALMACENAMIENTO Y 1,348 PRESAS DERIVADORAS, ASÍ COMO UN SIN NUMERO DE BORDOS DE RETENCIÓN, Y SE TIENE YA UN CONOCIMIENTO MUY RAZONABLE DE LAS PRECIPITACIONES EN TODO EL PAÍS.

A TRAVÉS DE PLATICAS ANTERIORES SE LES HA COMENTADO, QUE NO FUE HASTA EL PRESENTE SIGLO EN QUE SE PRODUJERON INQUIETUDES ACERCA DEL CONOCIMIENTO DEL AGUA SUBTERRÁNEA, PUES HASTA ENTONCES LA UTILIZACIÓN DEL AGUA DEL SUBSUELO SE HABÍA LIMITADO A SU PRODUCCIÓN ESPONTÁNEA A TRAVÉS DE NORIAS, TAJOS, GALERÍAS FILTRANTES Y EN MUY RARAS OCACIONES A TRAVÉS DE PERFORACIONES DE POZOS, SIN CONOCER SU CUANTÍA NI RESERVA.

SE HA MENCIONADO TAMBIÉN QUE EL ESTUDIO INTEGRAL DE LAS AGUAS SUBTERRÁNEAS EN EL MUNDO SE HA DESARROLLADO RECIENTEMENTE; LOS TÉCNICOS Y CIENTÍFICOS HAN DEFINIDO MÉTODOS, FORMULAS Y LEYES PARA SU CAPTACIÓN ESTUDIO Y CONOCIMIENTO DEBIDO A LA GRAN UTILIDAD Y BENEFICIO OBTENIDOS, POR UN LADO Y POR OTRO LOS EFECTOS PERJUDICIALES QUE SE OBSERVARON AL EXPLOTAR ESTE ELEMENTO.

¿CUANDO NOS PREGUNTAMOS QUE HA OCURRIDO EN MÉXICO CON NUESTRAS AGUAS SUBTERRÁNEAS? ¿QUÉ TAN IMPORTANTES SON PARA NUESTRO PAÍS? ¿QUÉ TANTO CONOCEMOS DE ELLAS? ¿EN QUE MEDIDA Y PROFUNDIDAD DEBEMOS ESTUDIARLAS?

DEBEMOS RECORDAR QUE EL 63% DEL TERRITORIO NACIONAL ESTÁ COMPUESTO DE ZONAS ÁRIDAS O SEMI-ÁRIDAS Y QUE POR LO TANTO EL RIEGO ES "INDISPENSABLE" EN ESTAS ZONAS, SIENDO NECESARIO EN OTRO 31%, CONVENIENTE EN UN 5% E INECESARIO POR TENER LLUVIA TODO EL AÑO EN UN 1%. SABEMOS TAMBIÉN QUE CUANDO MENOS EL 95% DE NUESTRAS GRANDES CIUDADES, CIUDADES PEQUEÑAS Y POBLADOS, SE ABASTECEN DE AGUA SUBTERRÁNEA.

EN NUESTRA PATRIA LA CAPTACIÓN DE ESTE ELEMENTO HA TENIDO DOS DIFERENTES ASPECTOS, POR UN LADO: LOS AGRICULTORES MEXICANOS, LAS GRANDES CIUDADES Y CENTROS TURÍSTICOS, HAN UTILIZADO CON MUCHO ÉXITO LA EXPLOTACIÓN DEL AGUA SUBTERRÁNEA, CUANDO LOS NIVELES PIEZOMÉTRICOS SE HAN ENCONTRADO EN BUENAS CONDICIONES PARA LA EXTRACCIÓN, PERO NO HAY QUE OLVIDAR EL OTRO ASPECTO; CUANDO SE ABATEN ESTOS NIVELES A GRAN PROFUNDIDAD SE HACE ANTIECONÓMICA SU EXPLOTACIÓN. EN ZONAS COSTERAS, SE PUEDEN PRESENTAR ADEMÁS DAÑOS IRREVERSIBLES AL BOMBLEAR BAJO EL NIVEL DEL MAR, PROVOCANDO LA INTRUSIÓN DE AGUA SALADA DE MAR TIERRA DENTRO. EN OTRAS OCASIONES SE PROVOCAN GRIETAS EN EL TERRENO Ó HUNDIMIENTO EN GRANDES ÁREAS. TAMBIÉN PUEDEN SER IGUALMENTE DAÑINOS CUANDO ESTOS NIVELES SON DEMASIADO SUPERFICIALES, PROVOCANDO LA SALINIZACIÓN POR EVAPOTRANSPIRACIÓN DE LOS SUELOS DEJANDO GRANDES ÁREAS SIN PRODUCCIÓN, ASÍ TAMBIÉN SE PUEDEN PRESENTAR PROBLEMAS GRAVES, COMO LOS DE LA CONTAMINACIÓN DE AGUAS SUBTERRÁNEAS, AL NO CONOCER Y PREVEER ESTE FENÓMENO.

SE ANOTAN SOLAMENTE ALGUNAS ZONAS COMO EJEMPLO DE CADA UNO DE ESTOS FENÓMENOS EN EL PAÍS:

DE SOBRE-EXPLOTACIÓN: LA ZONA LAGUNERA EN COAHUILA Y DURANGO:

DE INTRUSIÓN SALINA: VALLES DE NOROESTE Y CALIFORNIA.

DE HUNDIMIENTOS Y GRIETAS: EL VALLE DE MÉXICO.

DE SALINIZACIÓN POR EVAPOTRANSPIRACIÓN: LA REGIÓN DE RÍO VERDE S.L.P.

DE CONTAMINACIÓN: LA PENÍNSULA DE YUCATÁN.

SEGÚN CALCULOS MUY GENERALES DE LA DIRECCIÓN DE GEOHIDROLOGÍA Y DE ZONAS ÁRIDAS, SE ESTIMA QUE EXISTEN ALREDEDOR DE UNOS 100,000 POZOS EN LA REPÚBLICA, CONCENTRADOS EN EL CENTRO Y NORTE DEL PAÍS Y QUE LA PRODUCCIÓN DEL AGUA SUBTERRÁNEA ALCANZA UNA CIFRA DEL ORDEN DE 13,600 MILLONES DE METROS CÚBICOS AL AÑO.

POR LAS CONSIDERACIONES ANTERIORES, REQUERIMOS DE TENER UN AMPLIO CONOCIMIENTO EN LAS CARACTERÍSTICAS DE LOS SISTEMAS ACUÍFEROS EN TODOS Y CADA UNO DE LOS ESTADOS DEL INTERIOR, ATENDIENDO A SUS DIMENSIONES, ALIMENTACIÓN Y RESERVAS ALMACENADAS. SU CANTIDAD, FORMA Y DISTRIBUCIÓN DE LOS POZOS DE EXPLOTACIÓN, CON EL MAYOR NÚMERO DE CARACTERÍSTICAS POSIBLES QUE NOS PERMITA CON EL ESTUDIO DE TODOS ESTOS ELEMENTOS, PLANIFICAR LA UTILIZACIÓN "RACIONAL" ACTUAL Y FUTURA DEL POTENCIAL DE AGUA SUBTERRÁNEA COMO RECURSO VITAL PARA LA ECONOMÍA DEL PAÍS, A FIN DE PODER PLANEAR SU EXPLOTACIÓN Y DISTRIBUCIÓN MÁS ACERTADA.

ACTUALMENTE VARIAS DEPENDENCIAS GUBERNAMENTALES E INSTITUCIONES, PERFORAN APROXIMADAMENTE EL 70% DE LOS POZOS EN EL PAÍS; EL 30% RESTANTE LOS CONSTRUYEN INDUSTRIAS Y PARTICULARES. LOS ESTUDIOS GEOHIDROLÓGICOS DE EVALUACIÓN LOS REALIZA CASI EN SU TOTALIDAD EL GOBIERNO FEDERAL.

AHORA BIÉN, CADA DEPARTAMENTO, INSTITUCIÓN, EMPRESA O PARTICULAR, CONSCIENTES DE LA IMPORTANCIA QUE REÚNE EL TENER LOS INFORMES DE SUS CAPTACIONES, GENERALMENTE LOS GUARDA. AL IGUAL QUE LAS CONSTRUCTORAS TIENEN DATOS AL MENOS PARA EL PAGO DE

SUS TRABAJOS ARCHIVAN RECIBOS, ESTIMACIONES DE OBRAS O FACTURAS, PERO OCURRE QUE CADA UNO GUARDA PARA SÍ LOS DATOS QUE CONSIDERA DE "SU" UTILIDAD, DESHECHANDO LOS QUE NO LE SIRVEN, DESCONOCIENDO LO IMPORTANTE QUE ES PARA LOS ESTUDIOS Y CENSOS DE "GRAN VISIÓN", EL CONTAR CON LOS ANTECEDENTES HASTA EL MÍNIMO DETALLE DE LAS CONDICIONES EN LOS APROVECHAMIENTOS.

HAY UN GRAN NÚMERO DE INFORMACIÓN DISPERSA EN TODO EL PAÍS, ORDENADAS EN MUY DIFERENTES TIPOS Y AUNQUE EN LO GENERAL SON LOS MISMOS DATOS, ES NECESARIO SISTEMATIZARLA EN FORMATOS BIEN DEFINIDOS QUE PUEDAN SER CONCENTRADOS Y MANEJADOS, EVITANDO CONFUSIONES Y COMPLICACIONES A LOS TÉCNICOS EN GEOHIDROLOGÍA. EN GENERAL, SE DA EL CASO, QUE EN VARIAS INSTITUCIONES TIENEN DETALLES VALIOSOS CON DIVERSOS ORDENAMIENTOS, LOCALIZADOS EN COORDENADAS, EJES O CUADROS DISEÑADOS PARA UNA ZONA EN PARTICULAR SIN OBEDECER HASTA EL MOMENTO UN ORDEN NACIONAL. ADEMÁS ES COMUN QUE LA INFORMACIÓN DISPERSA EN CADA OFICINA, SE CLASIFICAN NUEVAMENTE Y EN OTRA FORMA.

EN EL SEGUNDO MES DE 1978 SE TIENE CUBIERTO CON ESTUDIOS DE EVALUACIÓN, CERCA DE LA QUINTA PARTE DEL PAÍS 400,000 Km² Y OTRA CUARTA PARTE DE MÉXICO, CON RECORRIDOS DE RECONOCIMIENTOS GENERALES, HACIENDO UN TOTAL DE 900,000 Km², CONTRA LOS 2'000,000 Km² QUE EN NÚMEROS REDONDOS TENMOS POR ESTUDIAR.

EL ACERVO DE DATOS OBTENIDOS QUEDA ASENTADO EN LAS 2,500 PERFORACIONES QUE CON FINES EXPLORATORIOS SE

HAN CONSTRUÍDO, CON UNA LONGITUD DEL ORDEN DE 500,000 MTS., ASÍ COMO EN LAS 120 ZONAS ESTUDIADAS DESDE EL PUNTO DE VISTA DE EVALUACIÓN DE ACUÍFEROS, CON LOS CENSOS RESPECTIVOS DE POZOS Y LOS 3,000 DICTÁMENES GEOHIDROLÓGICOS EN SITIOS PARTICULARES. CON ESTOS TRABAJOS EL PAÍS SE ENCUENTRA CON UNA MUY BUENA PORCIÓN YA ESTUDIADA Y CONOCIDA, TENIENDO DATOS FIDEDIGNOS DE APROVECHAMIENTOS, HACIENDO UN TOTAL DE 60,000 EN FORMA GENERAL, DE ESTOS YA SE HAN CODIFICADO 25,000.

POR ESTAS RAZONES SE DETERMINÓ TOMAR DE INMEDIATO, ACCIÓN FIRME Y DECIDIDA PARA LA INTEGRACIÓN Y FORMACIÓN DEL "BANCO NACIONAL DE INFORMACION GEOHIDROLOGICA"

ACTUALMENTE LA SECRETARÍA DE AGRICULTURA Y RECURSOS HIDRÁULICOS A TRAVÉS DE LA DIRECCIÓN DE GEOHIDROLOGÍA Y DE ZONAS ÁRIDAS, SE HA PREOCUPADO POR RECOPIRAR TODA LA INFORMACIÓN DISPERSA EN MATERIA DE AGUAS SUBTERRÁNEAS ORDENÁNDOLA EN DOS FORMATOS QUE HAN TOMADO BASTANTE TIEMPO ACEPTAR (FIGS. 1 Y 2), CONTANDO CON MÁS DE 120 ANOTACIONES, SIENDO 73 DATOS INDEPENDIENTES Y EFECTIVOS, CONTEMPLANDO TODOS Y CADA UNO DE LOS ASPECTOS DE INTERÉS PARA LA GRAN DIVERSIDAD DE TAREAS Y TRABAJOS QUE REALIZAN LAS DIFERENTES INSTITUCIONES. PARA EL MANEJO DE ESTE GRAN NÚMERO DE DATOS, SE RECURRIÓ AL USO DE COMPUTADORAS.

DE PRIMORDIAL IMPORTANCIA FUE LA DE DAR UN "NÚMERO ÚNICO" ADICIONAL A CADA APROVECHAMIENTO DE AGUA SUBTERRÁNEA LLÁMESE POZO, NORIA, TAJO, MANANTIAL, GALERÍA FILTRANTE, ESTACIÓN PIEZOMÉTRICA, ETC., CONSIGNANDO DESDE LUEGO EL NÚMERO O CLAVE -

CON EL QUE SE CONOCE ACTUALMENTE Y SU NÚMERO DE REGISTRO NACIONAL.

MUY IMPORTANTE FUE LA LOCALIZACIÓN --
POR COORDENADAS Y SU ELEVACIÓN SOBRE EL NIVEL DEL MAR, ADEMÁS DE --
LOS DATOS QUE SE ANOTAN EN LAS FORMAS ELABORADAS PARA ESTE FIN.

SE PLANTEÓ ESTE FORMATO DE MANERA QUE
CON LAS COORDENADAS Y NÚMERO ÚNICO PERMITA QUE EN EL PROCESO DE PRO-
DUCCIÓN EN LA COMPUTADORA MARQUE SU UBICACIÓN, EN PLANOS DISEÑADOS
POR ELLA MISMA A LAS ESCALAS CONVENIENTES, DE ESTA MANERA SE DETEC-
TA DE INMEDIATO SI HAY DUPLICIDAD DE UN MISMO APROVECHAMIENTO. ASÍ-
MISMO AL TENER EL NÚMERO ÚNICO, UN POZO POR EJEMPLO, AL SER RELOCA-
LIZADO O CANCELADO, ESTE NÚMERO ÚNICO QUEDA REGISTRADO DANDO OTRO -
AL NUEVO APROVECHAMIENTO RELOCALIZANDO, AUNQUE SEA EN EL MISMO PRE-
DIO, LO CUAL EVITARÁ TAMBIÉN CONFUSIONES PUES QUEDARÁN ALMACENADOS
EN LA COMPUTADORA LOS INFORMES DEL ANTIGUO Y EL NUEVO POZO.

LA COMPUTADORA NOS INDICARÁ LAS ZONAS
MÁS DENSAMENTE CUBIERTAS DE APROVECHAMIENTOS PERMITIENDO TENER UNA
IDEA GENERAL ESTATAL O NACIONAL DE ESTA SITUACIÓN. CABÉ MENCIONAR
TAMBIÉN QUE SE ANOTARÁ ADEMÁS DEL ESTADO, EL MUNICIPIO, EL EJIDO O
PEQUEÑA PROPIEDAD, CUENCA O SUB-CUENCA GEOHIDROLÓGICA; ADEMÁS SE -
PUEDE TRABAJAR CON LA UBICACIÓN EN LOS 31 ESTADOS, LOS 2,394 MUNICI-
PIOS DEL PAÍS Y LOS 21,556 EJIDOS, CON LA SUPERFICIE TOTAL, LA SU-
PERFICIE CULTIVADA Y LAS FAMILIAS QUE LOS INTEGRAN.

ESTOS DATOS Y LOS DEMÁS DEBERÁN ACTUA-
LIZARSE AÑO CON AÑO.

EL SISTEMA HA SIDO ADAPTADO PARA PRODUCIR LOS MÁS DIVERSOS LISTADOS Y COMBINACIONES QUE EN UN MOMENTO DADO SE PUEDAN NECESITAR PODREMOS DE TAL FORMA SOLICITAR AL BANCO, DIFERENTES TIPOS DE INFORMACIÓN GENERAL TALES COMO: LA CANTIDAD DE POZOS EN ROCAS CALIZAS O BASÁLTICAS O DE RELLENO, ASÍ COMO LA CANTIDAD DE POZOS DE 4, 6, 12 Y 16 PULGADAS EN EL PAÍS Y EN QUÉ LUGARES SE ENCUENTRAN, O TAMBIÉN SE PODRÁ PREGUNTAR POR EJEMPLO, EL NÚMERO DE POZOS CON ELEVACIONES ENTRE 1,000 Ó 1,200 MTS. SOBRE EL NIVEL DEL MAR O CUALQUIER ELEVACIÓN QUE SE REQUEREA. TAMBIÉN CUÁLES Y CUÁNTOS POZOS TIENEN MÁS DE 1,000 Ó 1,500 PPM DE SÓLIDOS TOTALES DI SUELTOS Y SU UBICACIÓN O CUÁLES TIPOS O MARCAS DE BOMBAS EXISTEN EN OPERACIÓN.

SEGURAMENTE SE PENSARÁ EN LA DIFICULTAD QUE SE ENFRENTA AL TRATAR DE LLENAR EN TODAS SUS PARTES LOS FORMATOS, PUES ALGUNOS INFORMES LOS TENDREMOS A LA MANO, PERO QUIZÁ OTROS NO. SE PLANEÓ PARA ESTOS CASOS, EL CONSIGNAR UN DATO ESTIMADO (SE ANOTA CON ASTERISCO) DEBIDO A QUE EN LA ACTUALIDAD HAY TÉCNICOS MUY CALIFICADOS EN CADA ESTADO QUE CONOCEN EN FORMA GENERAL SU ÁREA DE TRABAJO, POR TANTO LOS DATOS APROXIMADOS DE ALTURA SOBRE EL NIVEL DEL MAR, PRODUCCIÓN DE LOS POZOS, TIPO DE ROCA Y SU PROFUNDIDAD, ETC., PODRÁ FÁCILMENTE ESTIMARSE CON RELATIVA SEGURIDAD A RESERVA DE RATIFICARLOS POSTERIORMENTE QUITANDO ENTONCES EL ASTERISCO. EN ESTA FORMA SE PUEDE YA TRABAJAR CON LOS DATOS SEGUROS Y LOS ESTIMADOS, OBTENIENDO LAS CIFRAS RESPECTIVAS.

DEBIDO A LOS ESPACIOS REDUCIDOS QUE CABEN EN LAS COMPUTADORAS HUBO NECESIDAD DE ELABORAR SIETE INSTRUC-

TIVOS PARA LA FORMULACIÓN DE LAS HOJAS BNI-1 Y BNI-2 (BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN 1 Y 2) A FIN DE EVITAR CONFUSIONES Y AGILIZAR LAS ANOTACIONES DEBIENDO CONTINUAR LA SIGUIENTE SECUELA PARA SU MANEJO :

(AUDIOVISUAL ILUSTRATIVO A LO SIGUIENTE)

DEBIDO A LO ÁRIDO DEL TEMA Y A FIN -
DE AGILIZAR Y HACER MÁS AMENA ESTA PARTE TAN DETALLADA -DE LA PLATI-
CA- EN ESTE AUDIOVISUAL SE DAN SOLAMENTE ALGUNOS EJEMPLOS PARA EL -
LLENADO DE LAS FORMAS.

ES IMPORTANTE ASENTAR NUEVAMENTE QUE EL BANCO DE INFORMACIÓN, NO TIENE COMO FINALIDAD SOLAMENTE ARCHIVAR LA INFORMACIÓN, QUE EN UN MOMENTO DADO, SÓLO SIRVE PARA ENGROSAR Y TRASTORNAR MÁS LOS ARCHIVOS, LAS GAVETAS Y LOS ALMACENES EN LAS OFICINAS, ES NECESARIO OBTENER DE LAS COMPUTADORAS LA MAYOR UTILIDAD POSIBLE, PONIÉNDOLAS A TRABAJAR EN BENEFICIO DE LOS PROGRAMAS Y PLANES ACTUALES Y FUTUROS, SOLICITANDO LOS DATOS CON TODA LA GAMA DE ALTERNATIVAS POSIBLES QUE FACILITEN AL TÉCNICO RAZONAR Y MANEJAR LA INFORMACIÓN, ASÍ COMO DECIDIR LA FORMA MÁS ACERTADA DE PLANTEAR Y LLEVAR A CABO SUS PROYECTOS, LAS COMPUTADORAS FUERON FABRICADAS PARA AGILIZAR LOS TRABAJOS CON EL MÍNIMO DE ERRORES.

EN RESUMEN, LOS TÉCNICOS DEBERÁN SABER QUÉ VAN A PREGUNTAR A LA COMPUTADORA DE ACUERDO CON EL PROYECTO A REALIZAR.

SE HA MENCIONADO LA IMPORTANCIA Y UTILIDAD QUE TIENE EL QUE LA MISMA COMPUTADORA PUEDA DIBUJAR POR SI SOLA LOS PLANOS A ESCALAS MÁS CONVENIENTES Y QUE AL MISMO TIEMPO PUEDA DETECTAR, (DE EXISTIR) ERRORES EN CUANTO A LA UBICACIÓN POR MEDIO DE COORDENADAS, PERMITIENDO DE ESTE MODO LOGRAR LA CORRECCIÓN DE LOS -- MISMOS.

CON LA PROGRAMACIÓN Y AVANCE LOGRADO ES POSIBLE EN LA ACTUALIDAD OBTENER EL DIBUJO DE LA REPÚBLICA MEXICANA, DE CUALQUIER ESTADO DEL PAÍS, ASÍ COMO LA AMPLIFICACIÓN DE ALGUNA ZONA EN PARTICULAR PROPORCIONANDO LAS COORDENADAS REQUERIDAS, AL MISMO TIEMPO UBICA LOS APROVECHAMIENTOS QUE TENGA ALMACENADOS.

UNA VEZ EXPUESTOS LOS PLANTEAMIENTOS EN CUANTO A LA UTILIDAD, METODOLOGÍA, INSTRUCTIVOS Y CATÁLOGOS DE CLAVES EN SU PARTE CORRESPONDIENTE A LA RECOPIACIÓN DE DATOS, QUE PERMITE TRABAJAR A LA COMPUTADORA, PASAMOS A LA OTRA FACETA DE TRABAJO.

EL BANCO DE INFORMACIÓN NO SOLAMENTE CONTEMPLA LA RECOPIACIÓN DE DATOS Y SU REPRODUCCIÓN EN LOS PLANOS DIBUJADOS POR LA COMPUTADORA, SINO QUE ADEMÁS PREVÉ LA ELABORACIÓN DE OTRO TIPO DE PLANOS ESTATALES Y DE LA REPÚBLICA QUE ORIENTEN EN FORMA ACCESIBLE AUNQUE DESDE UN PUNTO DE VISTA MUY GENERAL SOBRE LA SITUACIÓN QUE GUARDA EL PAÍS EN ESTA MATERIA, PARA TAL FIN SE TRABAJA INTENSAMENTE EN LA FORMACIÓN DE PLANOS BAJO TRES ASPECTOS PRIMORDIALES :

- I.- PLANOS DE EXPLORACIÓN O GEOLOGÍA SUPERFICIAL.
- II.- PLANOS DE CUANTIFICACIÓN Y EVALUACIÓN DE ACUÍFEROS.
- III.- PLANOS DE ZONA GEOHIDROLÓGICA CON DATOS FÁCILES DE INTERPRETAR DE ZONAS ESPECÍFICAS.

I.- PLANOS DE EXPLORACION

ESTOS PLANOS LLAMADOS TAMBIÉN GEOLOGÍA SUPERFICIAL (FIG. 1) CONTEMPLA LA REPRESENTACIÓN DE LAS ROCAS ACUÍFERAS O ROCAS PERMEABLES SUSCEPTIBLES DE EXTRACCIÓN DE AGUAS SUBTERRÁNEAS, HABIENDO SIDO CLASIFICADAS COMO :

- 1).- ACUÍFEROS REGIONALES EN ROCAS CALIZAS.
- 2).- ACUÍFEROS REGIONALES TERCIARIOS.
- 3).- ACUÍFEROS EN ROCAS BASÁLTICAS.
- 4).- ACUÍFEROS EN RELLENOS.

Y PRESENTAN TAMBIÉN LAS PERFORACIONES DIRECTAS QUE CON FINES EXPLORATORIOS SE HAN REALIZADO A LA FECHA, ESTAS PERFORACIONES VAN DE LOS 50 A LOS 1,500 MTS. SE CUENTA CON LA INFORMACIÓN METRO A METRO EN LO QUE SE REFIERE A MUESTRAS Y CORTES LITOLÓGICOS, REGISTROS ELÉCTRICOS, CALIDADES DE AGUAS, GASTO, NIVEL ESTÁTICO Y DINÁMICO, ASÍ COMO CAUDAL ESPECÍFICO, AFOROS Y PRUEBAS DE BOMBEO CON LOS PARÁMETROS DE TRANSMISIBILIDAD Y EN OTROS MUCHOS CASOS TAMBIÉN ALMACENAJE. ESTE TIPO DE REPORTES SE ENCUENTRAN FORMANDO PARTE DEL BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN GEOHIDROLÓGICA Y DE ZONAS ÁRIDAS EN OFICINAS CENTRALES Y SUS RESIDENCIAS ESTATALES CON LA INFORMACIÓN DE MÁS DE 2,500 PERFORACIONES EXPLORATORIAS. ESTE TIPO DE INFORMACIÓN ORIENTA YA A LOS USUARIOS Y DEPENDENCIAS A PERFORAR O NO DETERMINADAS ZONAS DEL PAÍS, SABIENDO DE ANTEMANO LA PROFUNDIDAD Y DIÁMETROS ADECUADOS, LAS FORMACIONES GEOLÓGICAS POR ATRAVESAR Y PROGRAMA TAMBIÉN EL COSTO APROXIMADO DE LA OBRA, ESTO EN LAS ZONAS ESTUDIADAS Y CONOCIDAS.

Fig. 1

II.- PLANOS DE CUANTIFICACIONES

ESTOS PLANOS REPRESENTAN LOS RESULTADOS DE LOS ESTUDIOS GEOHIDROLÓGICOS DE CUANTIFICACIÓN O EVALUACIÓN DE ACUÍFEROS (Fig. II) REPORTANDO EN RESUMEN LA CANTIDAD DE AGUA EXTRAÍDA EN LA ZONA DE ESTUDIO, LA CANTIDAD RECARGADA EN LA MISMA, LA CALIDAD DE AGUA EN PARTES POR MILLÓN, ASÍ COMO LA CANTIDAD QUE CONTIENEN LOS ACUÍFEROS DEL LUGAR, ESTAS CIFRAS SE DAN EN MILLONES DE METROS CÚBICOS ANUALES Y REPORTAN SI EL ÁREA ESTÁ SOBRE-EXPLOTADA EN EQUILIBRIO O SUBEXPLOTADA. EN LA MAYORÍA DE LAS 120 ZONAS ESTUDIADAS SE CUENTA YA CON CIFRAS CONSIGNADAS EN ESTE TIPO DE ESTUDIOS. AL OBSERVAR EN CONJUNTO

LAS ÁREAS EVALUADAS SE PROGRAMARÁN LAS PRIORIDADES NECESARIAS PARA LA CONTINUACIÓN DE LA EVALUACIÓN DE ACUÍFEROS EN EL PAÍS, A TRAVÉS DE ESTUDIOS EN ÁREAS DEBIDAMENTE APROBADAS Y DE PREFERENCIA QUE SIGAN UNA CONTINUIDAD DENTRO DEL MARCO NACIONAL.

CON ESTOS PLANOS TAMBIÉN SE ORIENTA EN FORMA SEGURA Y DECIDIDA A USUARIOS E INSTITUCIONES A TRAVÉS DE ESTOS ESTUDIOS SOBRE LA CONVENIENCIA O NO DE EFECTUAR MÁS EXPLOTACIONES EN DETERMINADA ÁREA. EN ZONAS CON MAYOR CALIDAD DE ESTUDIOS SE PUEDE PROPORCIONAR EL NÚMERO, CANTIDAD Y DISTRIBUCIÓN DE POZOS A CONSTRUIR, ASÍ COMO LA CANTIDAD DE METROS CÚBICOS POR EXPLOTAR. HASTA EL MOMENTO SE HAN REGISTRADO LA FACTIBLE PERFORACIÓN DE 5,000 PERFORACIONES NUEVAS EN DIFERENTES ZONAS.

LA INTERRELACIÓN DE ESTOS PLANOS Y LOS PLANOS DIBUJADOS POR LA COMPUTADORA AL SER TRASLADADOS EN HOJAS TRANSPARENTES, PERMITIRÁ VER CON UNA MAYOR CLARIDAD LA SITUACIÓN GEOHIDROLÓGICA DEL PAÍS O DE REGIONES PARTICULARES, VISUALIZANDO DE ESTA FORMA LOS LUGARES FACTIBLES DE EXPLOTACIÓN PARA BENEFICIO DE MÉXICO QUE COMO FUENTE MUY IMPORTANTE PARA SU DESARROLLO ES OBTENER PRIMERO EL CONOCIMIENTO DEL POTENCIAL ACUÍFERO Y DESPUÉS EFECTUAR UN APROVECHAMIENTO RACIONAL PROGRAMADO DEL AGUA SUBTERRÁNEA EN TODO SU TERRITORIO. POR LAS CONDICIONES CLIMATOLÓGICAS, OROGRÁFICAS Y GEOLÓGICAS DEL PAÍS, EN ALGUNAS ZONAS ES PROPIAMENTE UN RECURSO NO RENOVABLE Y EN OTRAS TIENE UN ALTO ÍNDICE DE RENOVACIÓN.

EL ESTUDIO DE ZONAS FACTIBLES PARA LA RECARGA DE ACUÍFEROS SERÁ OTRA FUNCIÓN IMPORTANTE DEL BANCO DE INFORMACIÓN, ASÍ COMO EL MANEJO COMBINADO DE AGUAS SUPERFICIALES CON LAS AGUAS SUBTERRÁNEAS.

III.- PLANOS DE ZONA GEOHIDROLOGICA

AL PROYECTAR UN DESARROLLO DE CUALQUIER TIPO, UN ASPECTO PRIMORDIAL QUE DEBE CONSIDERARSE ES SU ABASTECIMIENTO PERMANENTE DE AGUA. SI LA PROBABLE FUENTE DE ABASTECIMIENTO ES EL SUBSUELO, LOS USUARIOS POTENCIALES DEL RECURSO HIDRÁULICO (DEPENDENCIAS OFICIALES, EMPRESAS DESCENTRALIZADAS, GRUPOS EJIDALES, PARTICULARES, ETC) SE ENCUENTRAN COMO LO HEMOS EXPRESADO, CASI SIEMPRE CON UNA SERIA DIFICULTAD: DESCONOCEN CUÁLES SON LAS FUENTES DE INFORMACIÓN QUE PUEDEN CONSULTAR PARA SABER EN QUÉ ZONAS EXISTE AGUA EN CANTIDAD SUFICIENTE Y DE CALIDAD ADECUADA PARA SUS FINES, O BIEN SI EN UNA ÁREA ESPECÍFICA EXISTEN CONDICIONES FAVORABLES PARA EXTRAER ECONÓMICAMENTE DETERMINADAS CANTIDADES DE AGUA SUBTERRÁNEA.

ANTE LA APARENTE FALTA DE INFORMACIÓN EL USUARIO SELECCIONA SIN BASES TÉCNICAS EL EMPLAZAMIENTO DE SU DESARROLLO Y DE SUS CAPTACIONES. EL RESULTADO SUELE SER DESFAVORABLE, ACARRREÁNDOLE A MENUDO PROBLEMAS Y PERJUICIOS ECONÓMICOS: LAS CAPTACIONES RESULTAN MUY COSTOSAS O DE BAJO RENDIMIENTO, LA CALIDAD DEL AGUA NO ES SATISFACTORIA, LOS ACUÍFEROS NO TIENEN POTENCIALIDAD SUFICIENTE PARA PROPORCIONAR EN FORMA PERMANENTE EL CAUDAL REQUERIDO, ETC. PARADÓJICAMENTE, CUANDO SE TRATA DE DESARROLLOS IMPORTANTES, ES COMÚN QUE EL ASPECTO ABASTECIMIENTO DE AGUA SE ESTUDIE DESPUÉS DE QUE SE HAN INICIADO LAS OBRAS O INSTALACIONES, DE MANERA QUE SI NO ES FACTIBLE DISPONER LOCALMENTE DEL AGUA REQUERIDA, EL USUARIO NO TIENE MÁS QUE OPTAR POR UNA DE DOS ALTERNATIVAS: SUMINISTRAR EL AGUA DESDE DONDE SEA Y AL COSTO QUE SEA O PERDER LA INVERSIÓN YA REALIZADA.

EXISTE ADEMÁS UN DESCONOCIMIENTO GENERAL DE CUALES SON LOS TRÁMITES LEGALES O ADMINISTRATIVOS QUE DEBEN EFECTUARSE PARA OBTENER LA CONCESIÓN CORRESPONDIENTE, E INCLUSO MUCHAS VECES SE INGORA QUE DEBEN EFECTUARSE CIERTOS TRÁMITES. COMO CONSECUENCIA DE ELLO UN GRAN NÚMERO DE CAPTACIONES SE CONSTRUYEN SIN HABER SIDO AUTORIZADAS NI REGISTRADAS, LO QUE IMPIDE TENER UN CONOCIMIENTO MÁS O MENOS REAL Y ACTUALIZADO DEL RÉGIMEN DE EXPLOTACIÓN DE LOS ACUÍFEROS.

EN REALIDAD HEMOS COMENTADO QUE LA ESCASES DE INFORMACIÓN NO ES TAN CRÍTICA. EN EFECTO, SE HAN DADO A CONOCER LOS ESTUDIOS GEOHIDROLÓGICOS A DIFERENTES NIVELES DE DETALLE REALIZADOS A LA FECHA, MEDIANTE LOS CUALES SE TIENE CONOCIMIENTO DE LAS CARACTERÍSTICAS Y POTENCIALIDAD DE LOS ACUÍFEROS DE UN GRAN NÚMERO DE ZONAS DISTRIBUIDAS EN EL PAÍS. LOS RESULTADOS DERIVADOS DE LOS ESTUDIOS SE HAN DADO A CONOCER, PROPORCIONANDO EJEMPLARES DE LOS INFORMES RESPECTIVOS A LAS PRINCIPALES DEPENDENCIAS INVOLUCRADAS EN EL ESTUDIO, EXPLOTACIÓN Y MANEJO DE LOS RECURSOS HIDRÁULICOS SUBTERRÁNEOS. SIN EMBARGO, PUESTO QUE EN LA MAYORÍA DE LOS CASOS DICHS INFORMES SON MUY VOLUMINOSOS Y, POR LO MISMO, SU EDICIÓN IMPLICA UN ALTO COSTO, GENERALMENTE SÓLO SE PRODUCE UN NÚMERO LIMITADO DE ELLOS; SU DIFUSIÓN, POR CONSIGUIENTE, NO ES BASTANTE AMPLIA Y, ES COMÚN QUE ESTE CONSTREÑIDA AL SECTOR OFICIAL O, AÚN MÁS A LAS DEPENDENCIAS DE ESTA SECRETARÍA.

POR OTRA PARTE, EL PROBLEMA NO SE RESUELVE DANDO MAYOR DIFUSIÓN A LOS ESTUDIOS REALIZADOS, PUES SU CONTENIDO ESTÁ EXPRESADO EN UN LENGUAJE TÉCNICO, DIFÍCILMENTE COMPRENSIBLE PARA EL SUSUARIO COMÚN Y CORRIENTE.

DE TODO LO ANTERIOR SE INFIERE LA GRAN UTILIDAD QUE TENDRÍA EL DAR A CONOCER LA INFORMACIÓN RELATIVA AL RECURSO HIDRÁULICO SOBTERRÁNEO, EN UNA FORMA TAL QUE FUERA ACCESIBLE A LOS USUARIOS POTENCIALES DE TODO NIVEL. PARA EL EFECTO, SE INICIO LA ELABORACIÓN DE CARTAS QUE CONTENGAN LOS DATOS ESENCIALES PARA PROPORCIONAR UNA IDEA APROXIMADA DE LAS CONDICIONES GEOHIDROLÓGICAS QUE PREVALECE EN EL SUBSUELO DE NUESTRO TERRITORIO.

ESTAS CARTAS REPRESENTAN ZONAS GEOHIDROLÓGICAS EN PARTICULAR, MOSTRANDO AQUELLOS DATOS QUE DEN RESPUESTA EN UNA FORMA PRÁCTICA, CLARA Y SENCILLA A LAS PREGUNTAS GENERALES QUE SE HACE EL USUARIO, PUDIENDO SER ENUMERADOS COMO SIGUE: LOCALIZACIÓN DE SITIOS FACTIBLES DE PERFORACIÓN, PROFUNDIDAD DEL NIVEL ESTÁTICO, CALIDAD DE AGUA Y LA TRANSMISIBILIDAD DEL ACUÍFERO.

EN EL REVERSO DEL PLANO SE CONSIGNA UNA INFORMACIÓN TEXTUAL DE CARÁCTER GENERAL CON LAS NOTAS ACLARATORIAS AL PLANO, ASÍ COMO BREVES ANOTACIONES RELATIVAS A LOS ASPECTOS LEGALES Y ADMINISTRATIVOS, REQUERIDOS PARA OBTENER EL PERMISO DE PERFORACIÓN.

SE DESCRIBE EN FORMA GENERAL EL ÁREA CUBIERTA CON LA CARTA Y LA UNIDAD GEOHIDROLÓGICA, ASÍ COMO LAS CONDICIONES DEL ACUÍFERO EN CUANTO A ESPESOR, MATERIALES QUE LO CONSTITUYEN, LAS FRONTERAS LATERALES Y VERTICALES, ETC.

CON ESTAS GUÍAS SERÁ FACTIBLE EN LA MAYORÍA DE LOS CASOS, QUE EL USUARIO PROGRAME LA PROFUNDIDAD DEL POZO Y EL GASTO DESEADO.

ESTA FACETA SE ESTA INICIANDO Y SE ESPERA -
QUE EN BREVE TIEMPO Y DE ACUERDO CON LOS PRESUPUESTOS OTORGADOS PUE-
DAN PUBLICARSE EL MAYOR NÚMERO DE ESTAS CARTAS GEOHIDROLÓGICAS, DEBI-
DO A QUE EL FACTOR PRINCIPAL QUE SON LOS DATOS, YA SE CUENTA CON -
ELLOS.

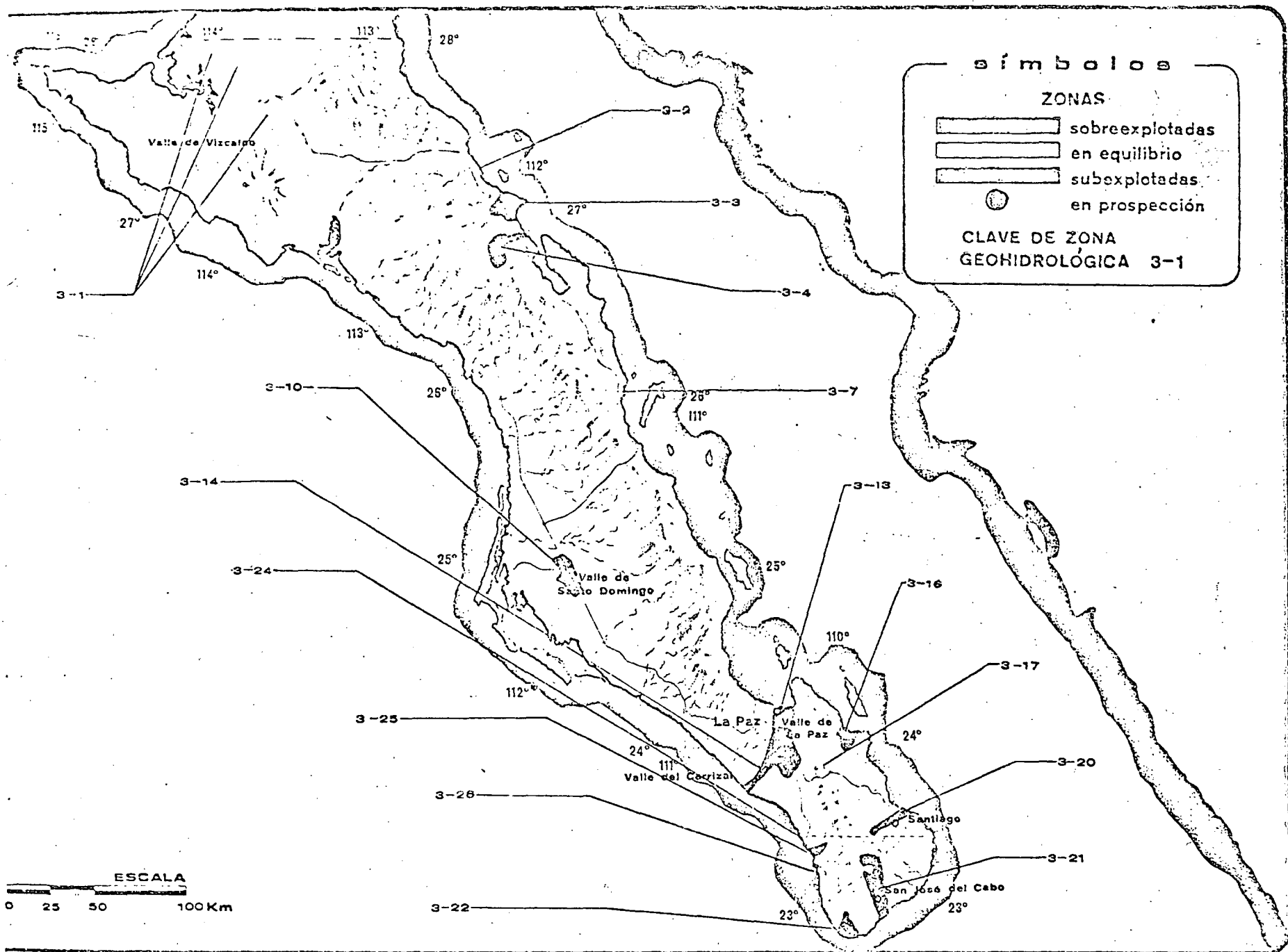
CON LA DESCRIPCIÓN DE LAS CARTAS DAMOS POR TERMINADA ESTA PLÁTICA, ESPERANDO HAYA SIDO DE UTILIDAD EL CONOCER LOS OBJETIVOS DEL BANCO NACIONAL DE INFORMACIÓN GEOHIDROLÓGICA PARA QUE UNA VEZ TERMINADO PUEDAN SOLICITAR LOS DATOS REQUERIDOS. NO DUDANDO LES FACILITARÁ Y ORIENTARÁ GRANDEMENTE EN SUS TRABAJOS.

MUCHAS GRACIAS

POZOS Y APROVECHAMIENTOS DE AGUAS SUBTERRANEAS

2 FNE 1978 CO. HUN.

CANTON	CLAVES DEL POZO		N O M B R E	PROFUN- DIDAD METROS	NIVELES-EN-M		CAUDAL LPS	SITUACION GEOGRAFICA			
	NACIONAL	LOCAL			ESTA- TICO	DINA- MICO		ELEVACION MSNM	LATITUD NORTE	LONGITUD ESTE	
SRH-10	COA-1	PCOAB71-1	VIESCA 1	500	18.4	68.1	35.6	1100*	25 19 10	102 49 11	SRH-1
SRH-10	COA-2	PCOAB71-2	QUE DE AGUA 1	700	41.4	41.9	117.0	1595	25 24 26	102 10 45	SRH-1
SRH-10	COA-3	PCOAB-3	POZUELOS 1	200	21.4	58.0	70.0	620*	25 54 39	101 34 57	SRH-1
SRH-10	COA-4	PCOAB-4	POZUELOS 2	378	15.4	56.3	21.0	620*	25 54 39	101 34 55	SRH-1
SRH-10	COA-5	PCOAB71-5	GRUTA DEL TABACO 1	250	65.3	81.2	10.2	1119*	25 33 55	103 5 57	SRH-1
SRH-10	COA-6	PCOAB71-6	GRUTA DEL TABACO 2	250			0.0	1119*	25 35 47	103 5 26	SRH-1
SRH-10	COA-7	PCOAB71-7	GRUTA DEL TABACO 3	250	37.8	44.0	12.0	1119*	25 33 40	103 5 42	SRH-1
SRH-10	COA-8	PCOAB-8	LOS LIRIOS 1	300	200.0			2250*	25 22 52	100 37 55	SRH-1
SRH-10	COA-9	PCOAB71-9	SAN ANTONIO ALAZANAS 1	250	34.1	39.2	89.4	2234	25 18 15	100 35 36	SRH-1
SRH-10	COA-10	PCOAB71-10	SAN ANTONIO ALAZANAS 2	199	58.0	60.8	145.4	2239	25 18 29	100 35 57	SRH-1
SRH-10	COA-11	PCOAB71-11	SAN JUANITO DE RESENDIZ 1	225	1.0*	57.6	11.3	1251*	25 13 59	100 37 29	SRH-1
SRH-10	COA-12	PCOAB71-12	SAN ANTONIO ALAZANAS 3	300	68.0	84.9	70.0	2258	25 17 57	100 35 4	SRH-1
SRH-10	COA-13	PCOAB71-13	PARRAS 1	250	46.8	69.6	97.6	1630*	25 24 31	102 11 18	SRH-1
SRH-10	COA-14	PCOAB71-14	SAN JUANITO DE RESENDIZ 2	270	8.2	78.9	32.8	2151	25 18 27	100 37 27	SRH-1
SRH-10	COA-15	PCOAB71-15	LOMA BONITA 1	200	27.6	47.2	57.3	1181	25 38 29	101 58 46	SRH-1
SRH-10	COA-16	PCOAB71-16	LOMA BONITA 2	155	31.6	92.3	5.9	1193	25 37 54	101 58 5	SRH-1
SRH-10	COA-17	PCOAB71-17	LOMA BONITA 3	200	39.1	99.9	5.4	1187	25 38 26	101 58 57	SRH-1
SRH-10	COA-18	PCOAB71-18	LOMA ALTA 4	400	32.9	73.0	66.3	1603	25 23 19	100 51 57	SRH-1
SRH-10	COA-19	PCOAB-19	LOMA ALTA 5	400	26.4	34.2	195.6	1589	25 29 19	100 52 21	SRH-1
SRH-10	COA-20	PCOAB71-20	GENERAL CEPEDA 1	199	7.2	88.9	5.7	1498*	25 21 41	101 28 26	SRH-1
SRH-10	COA-21	PCOAB71-21	EL PILAR 1	300	21.4	91.5	1.0	1197	25 39 0	101 45 45	SRH-1
SRH-10	COA-22	PCOAB71-22	TRINCHERAS 1	200	9.4	82.4	7.0	1265	25 34 45	101 59 47	SRH-1
SRH-10	COA-23	PCOAB71-23	LA REFORMA 1	254			0.0	2095*	25 20 39	100 45 37	SRH-1
SRH-10	COA-24	PCOAB71-24	EL PILAR 2	200	18.6	100.0		1215	25 38 26	101 46 41	SRH-1
SRH-10	COA-25	PCOAB71-25	TRINCHERAS 2	200	13.3	86.4	24.4	1267	25 34 21	101 58 48	SRH-1
SRH-10	COA-26	PCOAB71-26	TRINCHERAS 3	200	12.0	100.0	17.3	1269	25 34 31	101 59 19	SRH-1
SRH-10	COA-27	PCOAB71-27	LOS LIRIOS 2	300	24.5	48.8	45.0	2468	25 23 16	100 23 25	SRH-1
SRH-10	COA-28	PCOAB71-28	28 DE AGOSTO 1	200	8.8	78.0	4.9	1217	25 37 7	102 9 40	SRH-1
SRH-10	COA-29	PCOAB71-29	GUELATAC 1	200	52.1	90.9	3.8	1508*	25 24 25	101 22 21	SRH-1
SRH-10	COA-30	PCOAB-30	SANTA CECILIA 1	200	5.6	28.6	20.8	1256	25 34 0	101 54 58	SRH-1
SRH-10	COA-31	PCOAB71-31	TRINCHERAS 4	160	29.9	63.0	1.8	1207	25 37 10	101 58 25	SRH-1
SRH-10	COA-32	PCOAB71-32	LAS GUARDAS 1	250	33.0	100.9	10.4	1178	25 39 47	102 12 6	SRH-1
SRH-10	COA-33	PCOAB71-33	EL MESTEN 1	250	26.2	94.0	18.4	1292	25 34 6	101 50 27	SRH-1
SRH-10	COA-34	PCOAB71-34	SANTA ISABEL 1	200	23.9	89.5	1.8	1301*	25 33 6	102 12 26	SRH-1
SRH-10	COA-35	PCOAB71-35	JAME 1	500			0.0	2285*	25 21 34	100 38 14	SRH-1
SRH-10	COA-36	PCOAB71-36	SAN LORENZO 1	250	14.6	21.4	66.2	1250*	25 31 0	102 11 51	SRH-1
SRH-10	COA-37	PCOAB71-37	PIEDRA BLANCA 1	200	10.3	49.9	43.3	1191*	25 38 19	101 53 13	SRH-1
SRH-10	COA-38	PCOAB-38	EL TUNAL	600	25.6	75.6	79.1	2310	25 25 56	100 37 28	SRH-1
SRH-10	COA-39	PCOAB74-39	EURANILLO 1	250	22.7	94.1	1.0	1590	25 19 45	101 27 22	SRH-1
SRH-10	COA-40	PCOAB74-40	VIESCA 2	300	26.8	90.0	10.3	1150*	25 18 57	102 48 50	SRH-1
SRH-10	COA-41	PCOAB74-41	EL MUGOTE 1	250	38.5	85.0	32.2	1157	25 44 19	102 2 42	SRH-1
SRH-10	COA-42	PCOAB74-42	LOS ANGELES 1	400	153.9	106.5	19.4	2238*	25 6 35	100 59 18	C 7-1
SRH-10	COA-43	PCOAB-43	VIGORILLAS 1	250	44.7	69.0	82.5	645*	26 56 2	101 36 34	SRH-1
SRH-10	COA-44	PCOAB-44	TANQUE NUEVO 1	150	150.0*			1100*	25 53 12	102 10 43	SRH-1
SRH-10	COA-45	PCOAB74-45	LOS LIRIOS 3	600	36.4	103.0	4.0	2462	25 23 49	100 33 45	SRH-1
SRH-10	COA-46	PCOAB74-46	GENERAL CEPEDA 2	164	2.6	10.2	51.0	1460*	25 21 47	101 28 45	SRH-1
SRH-10	COA-47	PCOAB74-47	LOS LIRIOS 4	600	59.9	86.4	8.1	2516	25 22 57	100 34 19	SRH-1
SRH-10	COA-48	PCOAB-48	LA FE 1	300	54.3	70.3	30.0	1140*	25 15 13	102 35 28	SRH-1
SRH-10	COA-49	PCOAB-49	MAGUAYZA 1	100	100.0*			375*	27 48 10	100 44 17	SRH-1
SRH-10	COA-50	PCOAB-50	PANDEA 1	150	27.2	52.5	19.6	778*	25 56 23	100 55 49	SRH-1
SRH-10	COA-51	PCOAB-51	CRISTIANIS 1	100	14.0	65.7	10.0	759	26 48 24	101 20 21	SRH-1



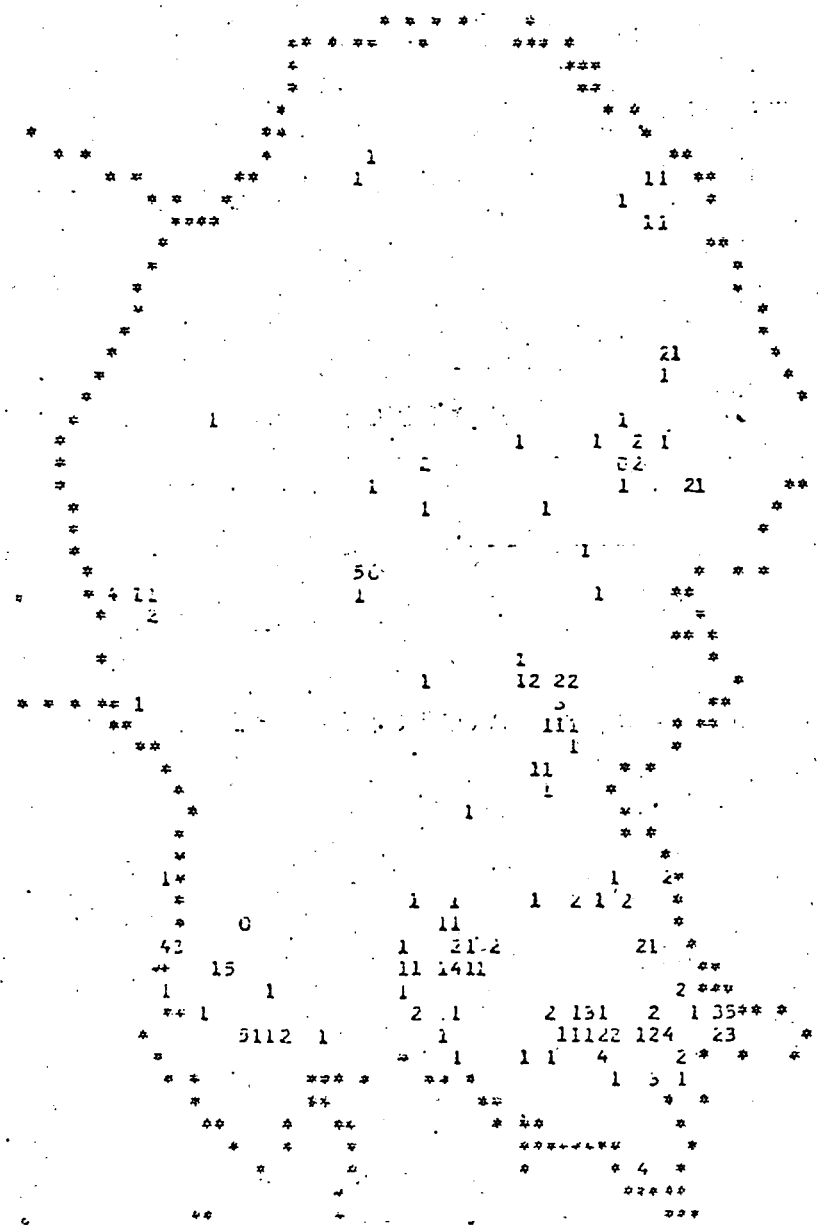
SECRETARIA DE INFRAESTRUCTURA HIDRAULICA
DIRECCION GENERAL DE IRRIGACION
DIRECCION DE GEOMORFOLOGIA Y DE ZONAS ARIDAS

ZONA DE COAHUILA

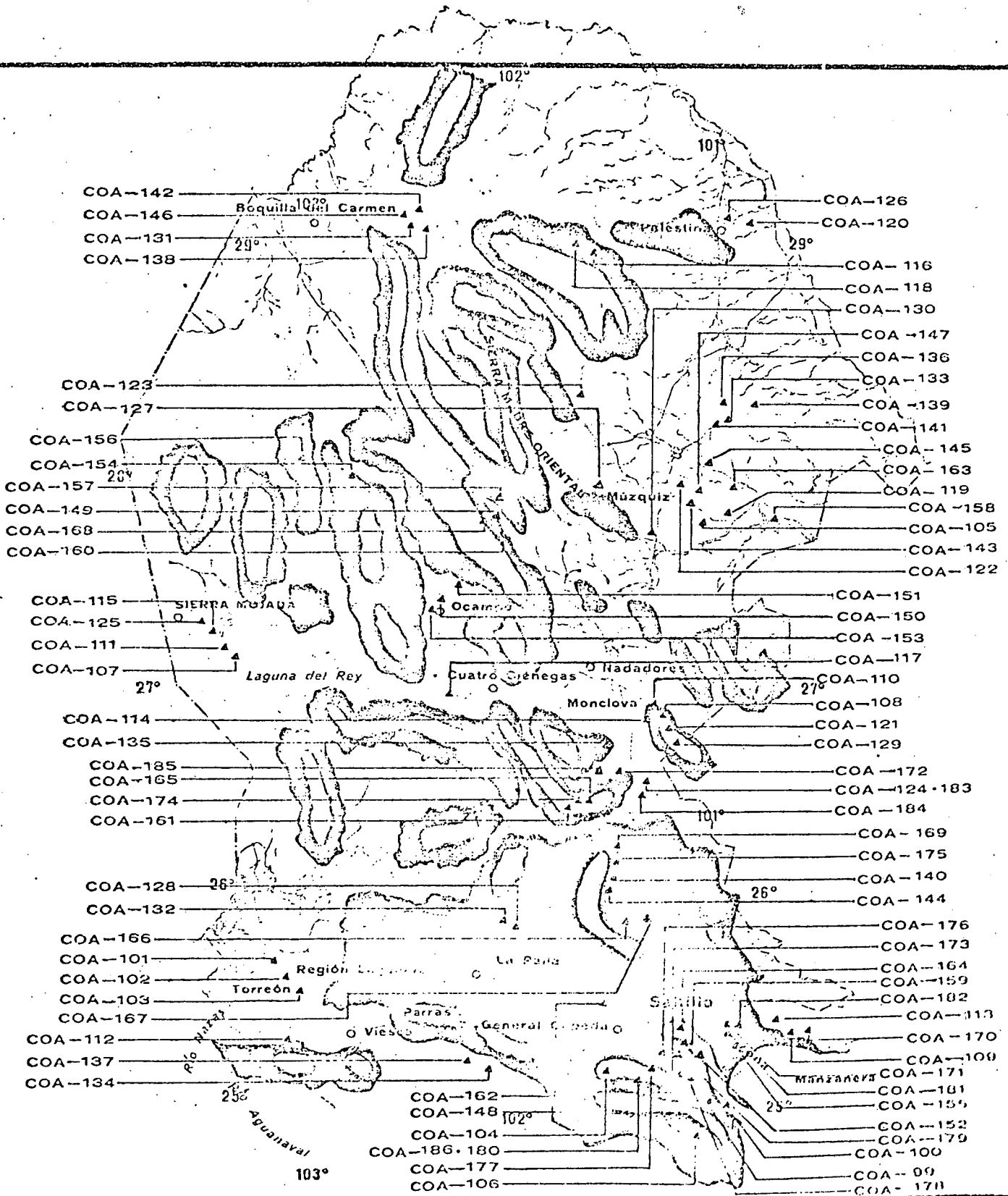
ESCALA 1 : 2,561,127

1040504215 1040105055 1020205055 1020504155 101040515 1010014285 1000140055 990304405 980404175 970504551

290504555
290204175
280344315
280204455
270504555
270254135
260504255
260254425
250504565
250204105
240504245
240204155



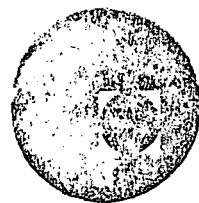
1040504215 1040105055 1020205055 1020504155 101040515 1010014285 1000140055 990304405 980404175 970504551



[The body of the document contains extremely faint and illegible text, likely bleed-through from the reverse side of the page. The text is too light to transcribe accurately.]



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

CAPITULO XI. CUANTIFICACION DEL RECURSO
HIDRAULICO SUBTERRANEO

ING. RUBEN CHAVEZ GUILLEN

OCTUBRE, 1978.



EVALUACION DE RECURSOS DE AGUA SUBTERRANEA

Por el Ing. Rubén Chávez Guillén.

En cada zona, según las condiciones geológicas existentes, un cierto volumen de agua de lluvia, que no es medible en forma directa, se infiltra para alimentar a los acuíferos. El volumen infiltrado constituye el recurso renovable del acuífero; su conocimiento es indispensable para planear el aprovechamiento racional de las aguas subterráneas, pues la extracción de un volumen sensiblemente mayor puede inducir efectos perjudiciales que, en algunas ocasiones, llegan a inutilizar parcialmente un acuífero.

METODOS INDIRECTOS.

Se ha intentado cuantificar los volúmenes infiltrados por métodos indirectos, tales como el análisis del ciclo hidrológico y la aplicación de coeficientes de infiltración.

Análisis del Ciclo Hidrológico.--

El primer método consiste en estimar los volúmenes de escurrimiento, precipitación y evaporación, para calcular la infiltración por diferencia en la ecuación del ciclo hidrológico:

$$I = P - E - S$$

en la que I es la infiltración; P, la precipitación; E, la evaporación real, y S, el escurrimiento superficial.

El escurrimiento superficial puede conocerse en forma más o menos aproximada, mediante estaciones hidrométricas instaladas en las corrientes que drenan el área.

Una estimación de los volúmenes precipitados puede hacerse, si se tienen estaciones climatológicas distribuidas en el área estudiada.

La estimación de la evaporación real es el mayor problema y constituye la deficiencia principal del método. La evaporación medida mediante evaporímetros y la calculada mediante fórmulas, es la potencial; es decir, la que

ocurriría de una masa de agua o de un terreno permanentemente saturado. La evaporación real es una cierta fracción de la potencial, que depende de las condiciones de humedad del suelo. Como estas últimas varían constantemente en el área y en el tiempo, en forma prácticamente imposible de conocer, cualquier valor que se le suponga a dicha fracción puede estar completamente fuera de la realidad.

Tomando en cuenta que la evaporación real no puede ser mayor que la precipitación, una estimación gruesa de la primera sería considerarla como un alto porcentaje de la segunda (75 a 90%). Sin embargo, es claro que los errores cometidos en esta estimación, los cuales pueden ser poco significativos en cuanto al orden de magnitud de la evaporación, pueden ser tan grandes o mayores que la infiltración calculada a partir de la ecuación del ciclo hidrológico. Así, el volumen infiltrado puede ser el 2, el 5, el 8, el 10% . . . del volumen precipitado, dependiendo de la evaporación que se suponga o se calcule.

El método, pues, carece de validez, pues los errores cometidos en la estimación de los demás términos de la ecuación (P, E y S) llegan a ser tales, que el volumen de infiltración calculado puede ser fácilmente lo mismo 3 o 5 veces el volumen real infiltrado que la tercera o la quinta parte del volumen real infiltrado.

Coefficientes de Infiltración.-

Este método consiste en aplicar coeficientes de infiltración a las formaciones geológicas que afloran en el área estudiada. Estos coeficientes hipotéticos (prácticamente inventados) representan el volumen infiltrado en una cierta formación, expresando como un porcentaje del volumen medio de lluvia precipitado sobre la misma.

Para aplicar el método se definen en un plano geológico las formaciones que afloran en el área; seguidamente, se cuantifican los volúmenes medios de precipitación sobre cada una de ellas, mediante un mapa de isohietas. El volumen infiltrado en una cierta formación, se calcula como el producto del coeficiente de infiltración asignado a la formación y el volumen precipitado respectivo. El volumen total infiltrado en el área es la suma de los volúmenes infiltrados en cada una de las formaciones.

La principal deficiencia del método, estriba en que el fenómeno de la infiltración no guarda relación alguna con el volumen de lluvia, sino más bien con la intensidad de lluvia: no es lo mismo que un cierto volumen de lluvia anual se precipite distribuido más o menos uniformemente a lo largo de varios meses, a que el mismo volumen ocurra - concentrado en unos cuantos días o semanas.

Además, los coeficientes no toman en cuenta - factores tales como pendiente del terreno y vegetación. Por último, en la mayoría de los casos se utilizan, para la aplicación del método, planos geológicos convencionales en los - que en una misma formación, clasificada atendiendo a su edad y origen, se engloban materiales con capacidades de infiltración tan diferentes como la arcilla y la grava.

Por todo lo anterior, este método carece también de validez por la inconsistencia de las hipótesis en - que se basa.

Por otra parte, cabe indicar que aun cuando - pudiera ser estimado con cierta precisión, el volumen de infiltración no corresponde necesariamente a la recarga de un acuífero, pues una parte de él es retenida por las formaciones que se encuentran arriba del nivel freático. En algunos casos, - incluso, puede ocurrir que todo el volumen infiltrado sea retenido y que el acuífero no reciba recarga alguna.

Es evidente, entonces, que los métodos indirectos son totalmente inadecuados para determinar la potencialidad de un acuífero.

BALANCE DEL AGUA SUBTERRANEA

La evaluación de la potencialidad de un acuífero debe realizarse mediante un método que trabaje directamente con el acuífero, con el agua ya infiltrada y relativamente al margen de los fenómenos que ocurren en la superficie. Este - método recibe el nombre de "balance de agua subterránea".

Un acuífero es un recipiente subterráneo que - tiene recargas, descargas y un cierto almacenamiento. Como - respuesta a la acción combinada de las recargas y las descargas, el nivel del agua del recipiente varía, descendiendo si la recarga es menor que la descarga, y ascendiendo, en caso -

contrario. La recarga, la descarga y las variaciones en el almacenamiento, en un intervalo de tiempo dado, están relacionadas por un principio universal: el principio de la conservación de la materia. El balance de agua subterránea se basa en este principio, y tiene por objetivo principal la determinación del volumen de recarga de un acuífero.

Ecuación de Balance.-

A la ecuación que expresa el principio de conservación de la materia aplicado a un acuífero, o porción del mismo, se le llama "ecuación de balance de agua subterránea". En su forma más simple, esta ecuación es:

$$\text{Recarga} - \text{Descarga} = \text{Cambio de Almacenamiento.}$$

Ahora bien: tanto la recarga como la descarga ocurren en diferentes formas. La recarga puede ocurrir por flujo subterráneo (E_h) y/o por recarga vertical en el área de balance (R). La descarga puede tener lugar por flujo subterráneo (S_h); aflorando en forma de manantiales, o a una corriente superficial (D); mediante pozos de bombeo (B), y por evaporación y transpiración en zonas con nivel freático somero (E_v). Si llamamos V al cambio de almacenamiento, la ecuación puede expresarse también como:

$$E_h + R - S_h - D - B - E_v = V \pm V \quad (6)$$

La expresión (6) es la ecuación general del balance de agua subterránea. En cada caso, según el mecanismo de recarga y descarga del acuífero en estudio y del intervalo de tiempo seleccionado para plantear el balance, cada uno de los términos de (6) podrá o no, aparecer. Por ejemplo, si se trata de un acuífero limitado totalmente por fronteras impermeables, los términos E_h y S_h no aparecerán, ya que no existe entrada ni salida por flujo subterráneo. Si el acuífero no tiene descarga por evaporación y transpiración ni por afloramientos, los términos D y E serán suprimidos de la ecuación. Por otra parte, la ecuación de balance para un mismo acuífero podrá variar de un intervalo de tiempo a otro: la ecuación correspondiente a un período de estiaje no incluirá el término R , mientras que la correspondiente a un período lluvioso, si lo incluirá.

En todos los casos, es necesario tener una idea

más o menos clara del comportamiento del acuífero, para plantear su ecuación de balance.

Area de Balance.-

El área utilizada para efectuar el balance de agua subterránea depende de varios factores. Por una parte, lo ideal sería efectuar el balance para todo el acuífero -- (valle, planicie) a fin de conocer su potencialidad total; -- sin embargo, esto no siempre es posible, debido a que la aplicación del balance requiere del conocimiento del comportamiento del acuífero, observado en pozos, los cuales no siempre se encuentran distribuidos en toda el área, sino solo en una porción de la misma. Por consiguiente, en muchas ocasiones el área de balance tiene que limitarse al área con datos disponibles.

Otras veces, aun cuando se dispone de información acerca del comportamiento y características de todo el acuífero, puede interesar, por alguna razón, conocer especialmente el funcionamiento y potencialidad de una porción del mismo. En este caso el área de balance se limitará a esa porción.

El área de balance puede estar limitada por -- fronteras reales, geológicas e hidrológicas, tales como afloramientos o masas de agua (mar, lagos, etc.), y por fronteras virtuales, imaginarias.

Cuantificación de los Términos de la Ecuación de Balance.-

Una vez seleccionada el área de balance se procede a valorar los términos de la ecuación.

Los volúmenes de entrada y salida por flujo -- subterráneo, E_h y S_h , se obtienen multiplicando los caudales de flujo que pasan por el perímetro del área de balance, calculados como se indicó en el capítulo "Flujo en Medios Porosos", por el intervalo de tiempo utilizado para plantear el balance. Es decir:

$$E_h = \sum_1^{n_e} Q_j t = \sum_1^{n_e} T_j B_j i_j t$$

en que T_j , B_j e i_j son la transmisibilidad, el ancho de flujo y el gradiente, del canal de flujo j , respectivamente; t es -- el intervalo de tiempo considerado para plantear el balance,

y no es el número de canales de flujo de entrada, definidos en la periferia del área de balance. En la misma forma se calcula S_h .

El volumen descargado por el acuífero a un río y en forma de manantiales, D , se cuantifica mediante estaciones de aforo para medir la descarga de los manantiales y el caudal base de las corrientes.

El volumen de bombeo, B , podría conocerse fácilmente y con precisión, si los pozos contaran con medidores instalados en la descarga de los equipos de bombeo. Como esto no se tiene en la mayoría de los casos, es necesario recurrir a estimaciones indirectas, basadas en superficies y láminas de riego o en caudales y tiempos de bombeo.

Una estimación bastante aproximada de la descarga del acuífero por evapotranspiración, E_v , se tiene aplicando la evaporación potencial medida, al área en que está ocurriendo este tipo de descarga.

El cambio de almacenamiento se calcula a partir de la evolución piezométrica y del coeficiente de almacenamiento del acuífero. Mediante las curvas de igual evolución del nivel estático correspondientes al intervalo de tiempo seleccionado para plantear el balance, se calcula, en el caso de un acuífero libre, el volumen de acuífero drenado o saturado en dicho intervalo, y en el caso de un acuífero confinado, la variación total de la presión en el mismo intervalo. Este volumen o esta variación de presión, multiplicado por el coeficiente de almacenamiento respectivo, proporciona el cambio de almacenamiento. En algunos casos, el coeficiente de almacenamiento es conocido mediante pruebas de bombeo, o inferido a partir del conocimiento de la geología subterránea; pero en otros, su valor regional es muy dudoso. Cuando ocurre esto último, el coeficiente de almacenamiento se considera como una incógnita a despejar en la ecuación de balance.

La recarga vertical en el área estudiada, es un término que no puede obtenerse en forma directa, y sólo puede cuantificarse despejándolo de la ecuación. Para incluirla en la ecuación, o ecuaciones de balance, es necesario tener un conocimiento aproximado de la forma en que ocurre y de su distribución en el tiempo. Es necesario saber, por ejemplo, si la recarga al acuífero se concentra en unos cuantos meses del año, o si ocurre a lo largo de todo el año como en el caso de

zonas agrícolas regadas con agua superficial, en las que los retornos de agua de riego y las pérdidas por infiltración en los canales, propician la alimentación prácticamente continua del acuífero.

Número de Ecuaciones de Balance.

Dado que la recarga es un fenómeno cíclico, se calcula su valor por ciclo; es decir, por año.

El número de ecuaciones de balance que deben plantearse, dependerá, en cada caso, del número de incógnitas a despejar. Si la única incógnita es la recarga, bastará con plantear una ecuación, que puede ser la correspondiente a un año o a la fracción del mismo en la que se considere que ocurre la recarga. La solución de la ecuación proporcionará la recarga anual buscada.

Si además de la recarga se tiene otra incógnita (un coeficiente de almacenamiento regional, por ejemplo), será necesario plantear dos ecuaciones, correspondientes a dos intervalos de tiempo independientes, que pueden ser dos fracciones complementarias de un año; por ejemplo, enero-junio y julio-diciembre.

En general, será necesario plantear tantas ecuaciones como incógnitas se tengan; aunque en la gran mayoría de los casos el número de incógnitas es de 1 a 2.

En cualquier caso, naturalmente, deberá contarse con la información necesaria para obtener los valores de los términos restantes de la ecuación, correspondientes a los intervalos de tiempo seleccionados; es decir, deberá contarse con las configuraciones piezométricas correspondientes al inicio y final de cada intervalo, y deberá conocerse la evolución piezométrica y el volumen descargado por el acuífero, en cada uno de dichos intervalos.

En general, una evaluación basada en la información correspondiente a un año, proporciona una idea preliminar de la recarga al acuífero y de las condiciones de explotación en que se encuentra el mismo. Sin embargo, como la recarga no es constante en el tiempo, sino que varía de un año a otro con la cuantía y distribución de la precipitación entre otros factores, es necesario obtener la recarga correspondiente a varios años con diferentes condiciones de precipitación, a fin de obtener una recarga media anual.

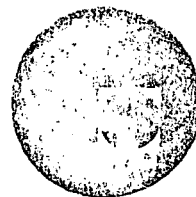








centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam



EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

CAPITULO XII MODELOS DE SIMULACION

ING. PEDRO MARTINEZ L.

OCTUBRE, 1978.



MODELOS MATEMATICOS EN EL ESTUDIO DEL

AGUA SUBTERRANEA

Por: ING. PEDRO MARTINEZ I.

I N T R O D U C C I O N

Cuando se realiza la planeación de las operaciones de extracción de agua de un acuífero, es necesario el conocimiento del comportamiento del mismo en lo referente a la variación del nivel, volumen y calidad de agua para determinados regímenes de extracción y recarga.

Es imposible debido a su costo, llevar a cabo experimentos y pruebas en el acuífero mismo para conocer su respuesta o determinadas alternativas de operación y hacer comparaciones entre ellas, a fin de elegir la más conveniente -(Fig.1)

Como en todas las ramas de la Ciencia de Ingeniería el tratamiento del sistema real o fenómeno es imposible, por lo que se hace necesario la utilización de modelos del fenómeno o sistema real, que en nuestro caso es el acuífero. Podemos también definir al modelo como la abstracción de algo real que puede ser usado para propósitos de predicción y control.

La mayoría de los sistemas reales y el acuífero no constituye una excepción, son realmente complicados, más allá de nuestra capacidad para tratarlos como tales, por lo que es necesario la introducción de diversas suposiciones, como por ejemplo, considerar al acuífero como un medio continuo e isotrópico.

Así con base en diversas suposiciones, el modelo matemático del almacenamiento de agua subterránea, es presentado en la forma de un conjunto de expresiones matemáticas cuya solución nos proporciona su comportamiento.



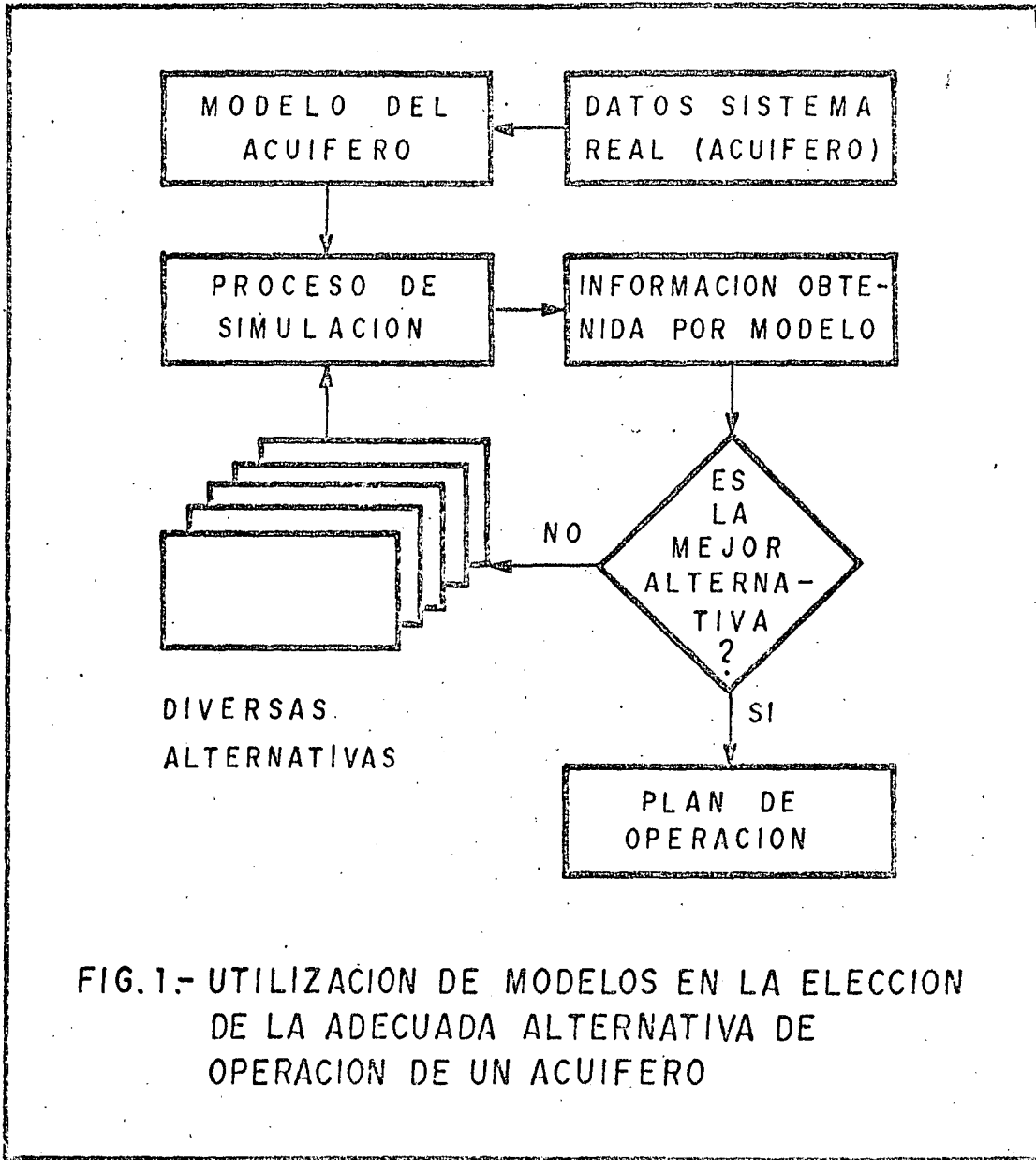


FIG. 1.- UTILIZACION DE MODELOS EN LA ELECCION DE LA ADECUADA ALTERNATIVA DE OPERACION DE UN ACUIFERO



En la elección de un modelo para determinado acuífero, aparte de sus características físicas (Geología del acuífero), debe tenerse en consideración que el modelo sea lo suficientemente simple para ser objeto de un tratamiento matemático, pero no al grado que lleguen a excluirse aspectos interesantes de la investigación; así mismo aspectos -- económicos deben también ser tomados en cuenta.

En la elección del modelo es importante también -- contar con datos respecto al comportamiento pasado del acuífero en lo relativo a evolución del nivel estático, extracciones, recarga, etc.; durante un periodo de al menos 5 años con la finalidad de efectuar el proceso de calibración del modelo (Fig.2), que consiste en ajustar dentro de un rango de tolerancia los datos del comportamiento del acuífero obtenidos a través del modelo con los del comportamiento observado. Sería innecesario elaborar un modelo muy detallado que nos -- proporcionaría resultados muy exactos si el modelo no fuera -- adecuadamente calibrado.

CLASIFICACION DE MODELOS

Los modelos pueden ser clasificados en físicos y -- matemáticos, dentro de los primeros podemos mencionar, el de la caja de arena, el de la analogía de la membrana, el de la -- analogía del tanque electrolítico, el de la analogía eléctrica, el de placas paralelas, etc. En los modelos matemáticos el acuífero es modelado como un conjunto de expresiones matemáticas (ecuaciones diferenciales parciales o lineales algebraicas).

MODELO MATEMATICO CONTINUO

La ecuación diferencial parcial que gobierna el -- flujo bidimensional, de agua subterránea en un acuífero con finado, no homogéneo y anisotrópico es:

$$\frac{\partial}{\partial x} \left(T_x \frac{\partial h}{\partial x} \right) + \frac{\partial}{\partial y} \left(T_y \frac{\partial h}{\partial y} \right) + R - B = S \frac{\partial h}{\partial t} \quad (1)$$

Donde:

- T Transmisibilidad del acuífero.
- h Potencial o altura piezométrica.
- t Tiempo
- R Recarga al acuífero (natural o artificial) por área unitaria.

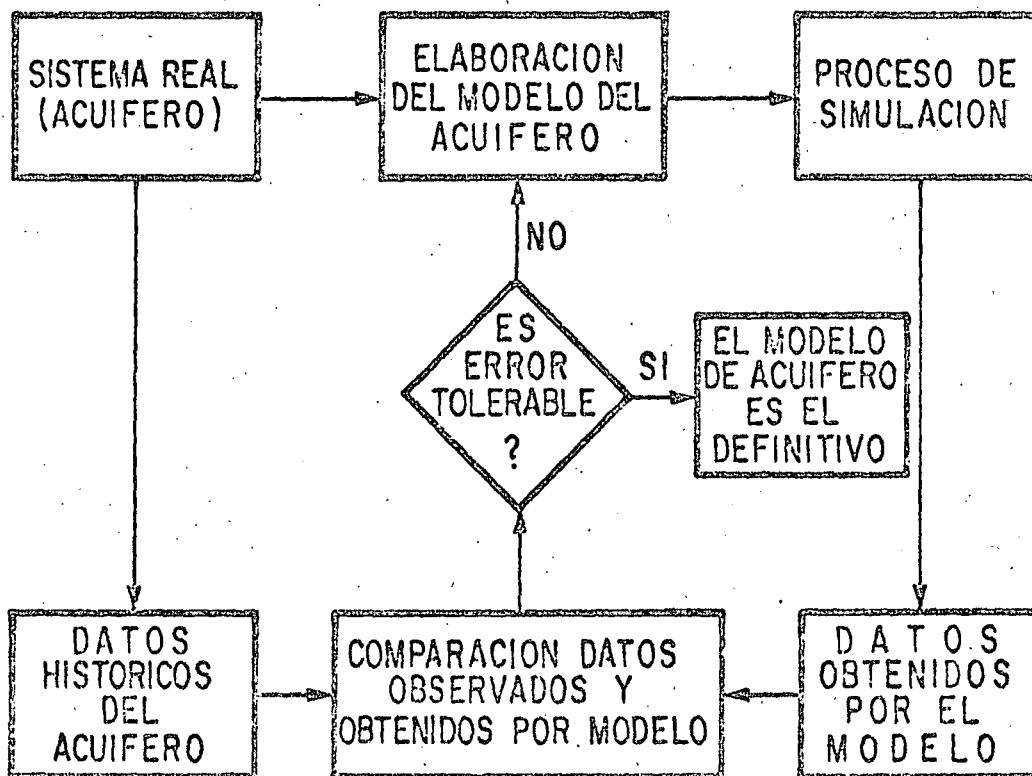


FIG. 2 PROCESO DE CALIBRACION DEL MODELO

B Extracciones por bombeo por área unitaria.

S Coeficiente de almacenamiento.

x e y Coordenadas rectangulares.

La ecuación (1) es también aplicable en acuíferos libres cuyos abatimientos sean pequeños comparados con el espesor saturado del mismo.

Para la aplicación de la ecuación (1), es necesario definir la geometría del acuífero, establecer las condiciones iniciales de piezometría o sea: $h = h(x, y, 0)$ y las condiciones de frontera, por ejemplo: $h = f_1(x, y, t)$; $-\frac{\partial h}{\partial t} = f_2(x, y, t)$

Una vez que el problema ha sido definido y las expresiones de bombeo, $B = B(x, y, t)$; recarga, $R = R(x, y, t)$ transmisibilidad; $T(x, y)$ y coeficiente de almacenamiento $S = S(x, y)$ especificadas y sustituidas en la ecuación (1) se determinan $h = h(x, y, t)$ o sea los valores del nivel freático o piezométrico en el punto (x, y) al tiempo t . Tal como ha sido planteada, la solución analítica de la ecuación (1) es posible cuando se trata de sistemas muy sencillos. Sin embargo, como en la práctica las distribuciones del coeficiente de almacenamiento, transmisibilidad, bombeo y recarga y fronteras no son dadas en forma analítica; una solución de este tipo es imposible, por lo que se hace necesario discretizar el espacio y tiempo dando lugar a un modelo de diferencias finitas.

MODELO DE DIFERENCIAS FINITAS.

La deducción de la ecuación de diferencias finitas a partir de la ecuación diferencial parcial y, consecuentemente el modelo de diferencias finitas a partir del matemático continuo, -- puede ser lograda de dos maneras; la primera consiste en establecer el equilibrio hidrodinámico del elemento, mediante la ley de Darcy y el principio de conservación de la Masa; la segunda, por medio de un tratamiento matemático convencional sustituyendo las derivadas parciales por diferencias finitas aproximadas, así el modelo continuo es reemplazado por un sistema de ecuaciones algebraicas.

Aquí desarrollaremos el modelo de diferencias finitas por medio de procedimientos físicos; el primer paso consistirá en dividir el acuífero en celdas, que podrán ser rectangulares (Fig. 2) o bien poligonales de acuerdo al método del polígono de

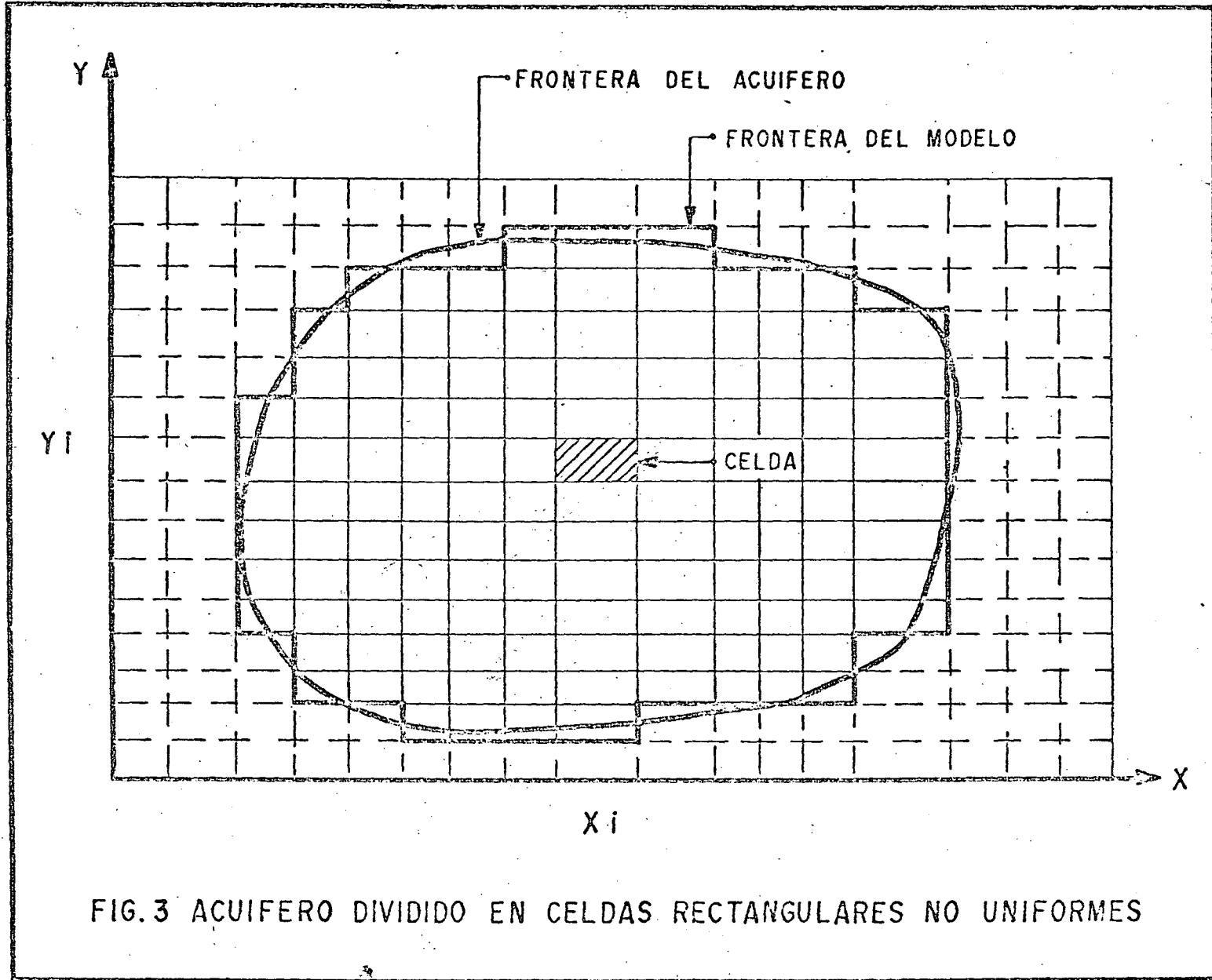


FIG. 3 ACUIFERO DIVIDIDO EN CELDAS RECTANGULARES NO UNIFORMES

1428

Thiessen con pozos o sitios donde se disponga información -- sobre niveles del agua y donde se requiera efectuar medidas de operación (Fig.4). La malla constituida por el conjunto de celdas tendrá una densidad que podrá ser variable, dependiendo de la información con que se disponga y se requiera -- en una cierta área.

Todas las variables y parámetros del acuífero serán referidos a los centros de las celdas, que denominaremos nodos y se supone que, el valor asignado a cada nodo es representativo de la totalidad de la celda a la cual pertenece; el flujo se considera, toma lugar entre los nodos; así este modelo, denominado también multicelda, es similar al de la analogía eléctrica compuesta de resistencias y capacitores.

La expresión básica del modelo de diferencias se -- obtiene establecido el balance de agua en cada una de las -- celdas en los cuáles se ha dividido el acuífero, el balance en forma más simple se establece como:

$$\text{Entradas} - \text{Salidas} = \text{Cambio de Almacenamiento.}$$

Para el caso de una celda el balance será: flujo -- neto + contribución exterior = cambio de Almacenamiento.

$$Q \text{ neto} = \sum_{i=1}^N Q_{pi}$$

siendo N; el total de celdas vecinas a la celda p (Fig.5) -- El flujo entre la celda p e i de acuerdo a la ley de Darcy se expresará como sigue:

$$Q_{pi} = K_{pi} \cdot A_{pi} \frac{h_{pi} - h_p}{L_{pi}}$$

$$K_{pi} \cdot D_{pi} \cdot W_{pi} \cdot \frac{h_{pi} - h_p}{L_{pi}}$$

$$\text{Sí: } T_{pi} = K_{pi} \cdot D_{pi} \cdot W_{pi} \cdot \left(\frac{h_{pi} - h_p}{L_{pi}} \right) \cdot \frac{W_{pi}}{L_{pi}} \cdot T_{pi}$$

Siendo:

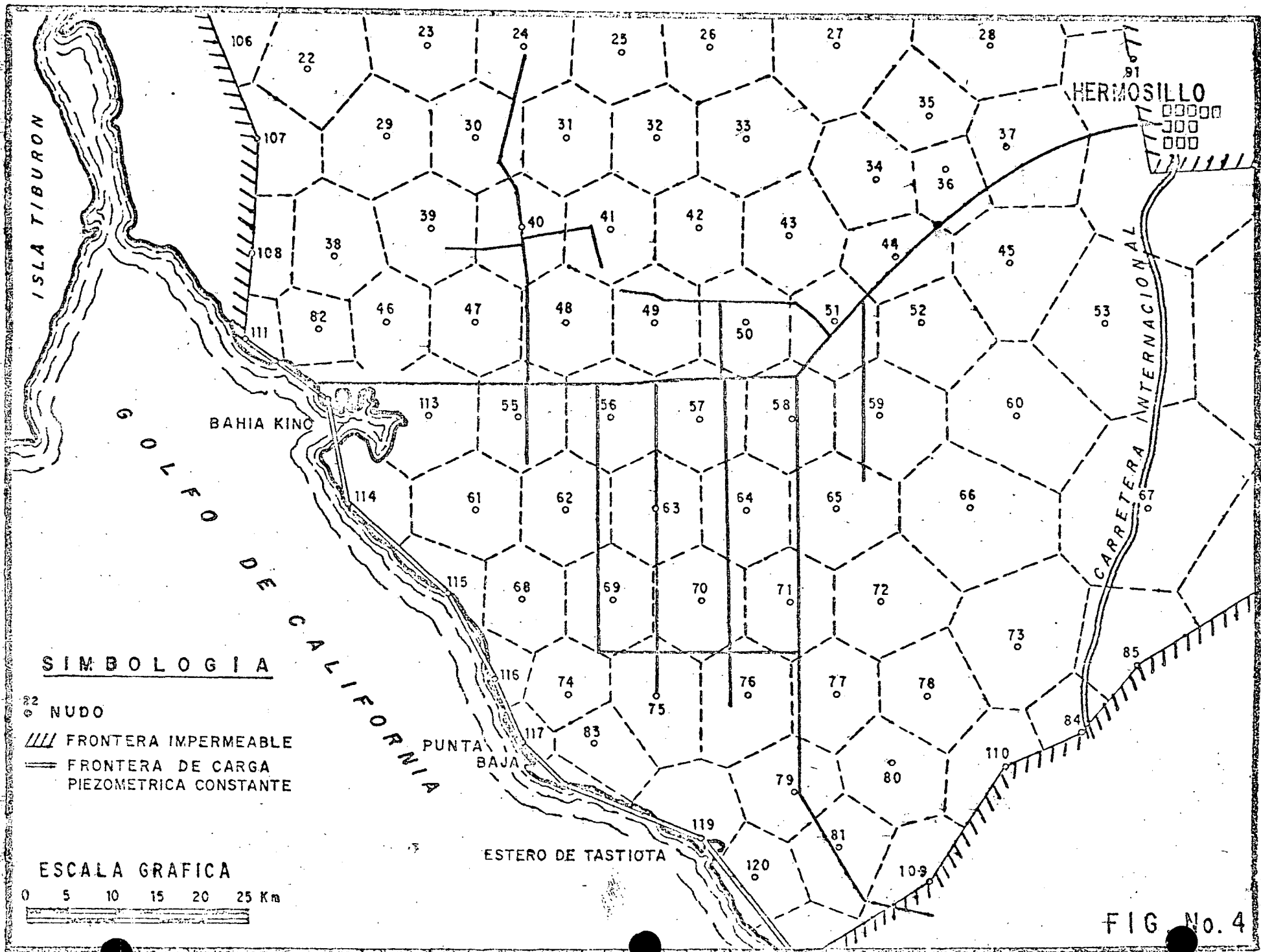
Q_{pi} = Flujo entre las celdas p e i.

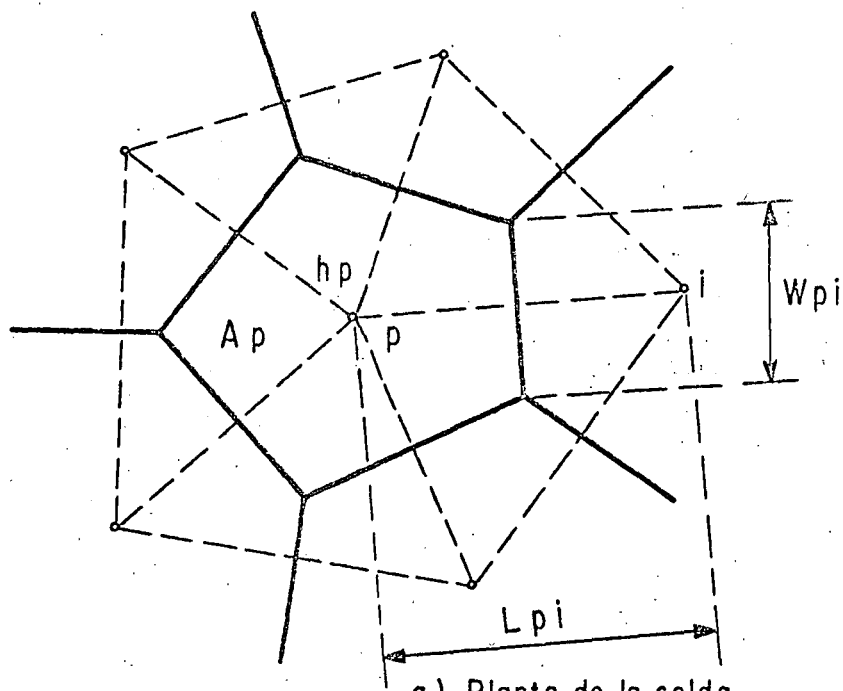
K_{pi} = Permeabilidad entre p e i

T_{pi} = Transmisibilidad entre p e i

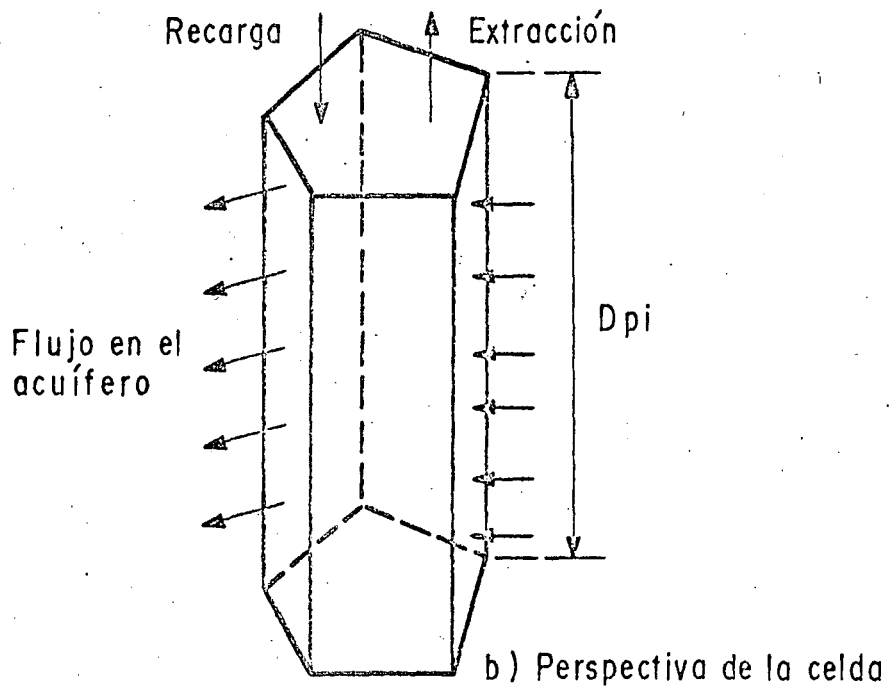
L_{pi} = Distancia entre nodos de las celdas p e i

W_{pi} = Ancho de contacto entre las celdas p e i





a) Planta de la celda



b) Perspectiva de la celda

FIG. 5.- ESQUEMA DEL ELEMENTO VOLUMETRICO O CELDA

- D_{pi} = Altura donde toma lugar el flujo entre p e i
 h_{pi} = Altura piezométrica de la celda i vecina de p.
 A_{pi} = Area de flujo entre la celda p e i.
 h_p = Altura piezométrica de la celda p.
 N = Número total de celdas vecinas a p.

Por lo tanto el flujo neto de la celda p será igual

a:

$$\sum_{i=1}^N (h_{pi} - h_p) \frac{w_{pi}}{L_{pi}} \cdot T_{pi}$$

La contribución exterior de la celda p será igual a :

$$R_{Ap} + R_{Np} - B_p$$

Siendo:

R_{Ap} = Recarga artificial de la celda p.

R_{Np} = Recarga natural de la celda p.

B_p = Bombeo de la celda p.

Podrá ser considerado el concepto de evapotranspiración cuando éste exista.

El cambio de almacenamiento en el intervalo t será:

$$\Delta v = S_p A_p \frac{h_p^{t+\Delta t} - h_p^t}{\Delta t}$$

donde:

S_p = Coeficiente de almacenamiento de la celda p.

A_p = Area horizontal de la celda p.

t = Intervalo de tiempo.

$h_p^{t+\Delta t}$ = Altura piezométrica en el instante $t + \Delta t$.

h_p^t = Altura piezométrica de la celda p en el instante t .

Habiendo definido los elementos que integran el balance de agua de la celda p; éste estará expresado como:

$$\sum_{i=1}^N (h_{pi} - h_p) \cdot \frac{W_{pi}}{L_{pi}} T_{pi} + RA_p + RN_p - B_p = S_p A_p \frac{h_p^{t+\Delta t} - h_p^t}{\Delta t} \quad (2)$$

El conjunto de ecuaciones que resultan de obtener el balance de agua para la totalidad de las celdas (M) en que ha sido dividido el acuífero, constituye el modelo de diferencias finitas.

La solución del conjunto de ecuaciones nos proporcionará los valores de h_p ; desde $p = 1$ hasta M, para un intervalo Δt . Esto es, el comportamiento futuro del acuífero para un determinado régimen de recarga y bombeo.

No se ha especificado el instante de tiempo en el cual los valores de h_{pi} y h_p que aparecen en el miembro de la izquierda de la ecuación (2) son considerados, debido a que ello dará lugar a diversos métodos que se explicarán a continuación en el proceso de predicción.

PREDICCIÓN DE NIVELES DE AGUA POR EL MODELO DE DIFERENCIAS FINITAS.

La ecuación (2); o sea el modelo numérico, proporciona información sobre los niveles del agua únicamente en los centros de las celdas (nodos) y a determinados instantes de tiempo, previamente establecidos. El proceso de predicción puede ser llevado por medio de los métodos siguientes:

- a).- Método Explícito.
- b).- Método Implícito.

a).- Método Explícito.-

En este método el balance de agua es hecho para el intervalo de tiempo t y $t + \Delta t$; los valores de h_{pi} y h_p , para determinar el gradiente y posteriormente el flujo neto, se toman en el instante de tiempo t de tal manera que la única incógnita de la ecuación (2) serán los valores de h_p para el instante $t + \Delta t$.

Si previamente hacemos:

$$\frac{W_{pi}}{L_{pi}} T_{pi} = C_{pi} \quad \text{y} \quad RN_p + RA_p - B_p = F_p$$

la ecuación fundamental del modelo numérico en la forma explícita es:

$$\sum_{i=1}^N (h_{pi}^t - h_p^t) C_{pi} + F_p = S_p A_p \frac{h_p^{t+\Delta t} - h_p^t}{\Delta t}$$

para $p = 1$, hasta M .

así como se estableció anteriormente, la única incógnita será h_p para el instante $t + \Delta t$, y éstos valores serán los iniciales de h_p para el siguiente intervalo y así sucesivamente.

Para el primer intervalo:

$$h_p^{t+\Delta t} = h_p^t + \frac{\Delta t}{S_p A_p} \sum_{i=1}^N (h_{pi}^t - h_p^t) C_{pi} + F_p$$

para $p = 1, 2, 3 \dots M$

en el siguiente intervalo será:

$$h_p^{t+2\Delta t} = h_p^{t+\Delta t} + \frac{\Delta t}{S_p A_p} \sum_{i=1}^N (h_{pi}^{t+\Delta t} - h_p^{t+\Delta t}) C_{pi} + F_p$$

para $p = 1, 2, 3 \dots M$

por ejemplo si $t = 30$ días la ecuación del primer intervalo se planteará entre 0 y 30 días! En el segundo intervalo será entre $t = 30$ y $t = 30 + 30 = 60$ días, y así sucesivamente.

El sistema tendrá tantas ecuaciones como celdas existan y habrá tantos sistemas de ecuaciones como intervalos de tiempo se requieran.

Así, la solución estriba en resolver por métodos numéricos y con auxilio de máquinas computadoras, el sistema de ecuaciones planteado.

El método explícito es el más simple, ya que únicamente existe una incógnita en cada ecuación, sin embargo su utilización tiene una gran restricción que lo hace impráctico, y ésta consiste en que:

$$\Delta t \leq \min \left[\frac{A_p \cdot S_p}{N \sum_{i=1}^N C_{pi}} \right] \text{ para } p = 1, 2, 3, 4 \dots M.$$

La violación de la condición anterior, hace que la solución numérica se aleje cada vez más en cada interacción -

del verdadero valor: esta condición requiere que los incrementos de tiempo t sean pequeños, especialmente en acuíferos caracterizados por su bajo coeficiente de almacenamiento y una alta transmisibilidad.

b).- Método Implícito

En este método los valores de h_p y h_{pi} para la determinación del gradiente, son considerados en el instante de tiempo $t + \Delta t$, valores que se desconocen, por lo que resulta más de una incógnita en la ecuación planteada para cada celda, que se expresará como sigue:

$$\sum_{i=1}^N (h_{pi}^{t+\Delta t} - h_p^{t+\Delta t}) \cdot C_{pi} + F_p = S_p A_p \frac{h_p^{t+\Delta t} - h_p^t}{\Delta t}$$

las incógnitas serán: h_p para $t + \Delta t$ y h_{pi} desde $i=1$, hasta M .

para $t + \Delta t$

El sistema de ecuaciones o modelo matemático, será desarrollado a continuación hacia una forma más simple considerando $t + \Delta t$ como j y t como o : o así la expresión fundamental será:

$$\sum_{i=1}^N (h_{pi}^j - h_p^j) \cdot C_{pi} + F_p = S_p A_p \frac{h_p^j - h_p^o}{\Delta t}$$

si hacemos $C_{pp} = \left(\frac{S_p \cdot A_p}{\Delta t} + \sum_{i=1}^N C_{pi} \right)$

y $M_p = \left(F_p + \frac{S_p \cdot A_p}{\Delta t} h_p^o \right)$

ya que son constantes para cada celda, la expresión fundamental en el esquema implícito se reduce a :

$$\sum_{i=1}^N h_{pi}^j \cdot C_{pi} + C_{pp} \cdot h_p^j = M_p$$

Consideramos el caso ideal, para fines ilustrativos de un acuífero compuesto de 6 celdas (Fig.6). Para el instante j ; la ecuación de la celda (1) que tiene como celdas vecinas a la (2), (3) y (4) será:

$$C_{12} h_2 + C_{13} h_3 + C_{14} h_4 + C_{11} h_1 = M_1$$

para la celda (2):

$$C_{21} h_1 + C_{23} h_3 + C_{25} h_5 + C_{22} h_2 = M_2$$

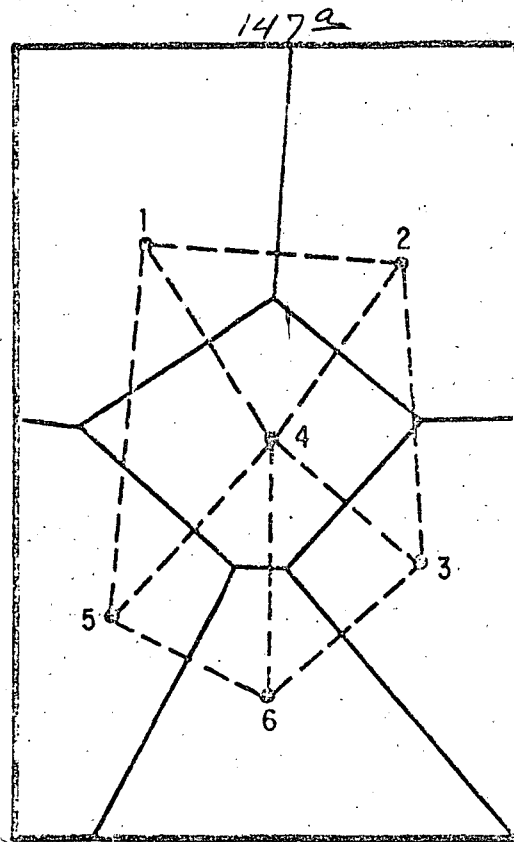


FIG.- 6 ACUIFERO IDEALIZADO DE 6 CELDAS POLIGONALES

para la celda (3)

$$C_{31} h_1 + C_{32} h_2 + C_{34} h_4 + C_{35} h_5 + C_{36} h_6 + C_{33} h_3 = M_3$$

para la celda (4)

$$C_{41} h_1 + C_{43} h_3 + C_{46} h_6 + C_{44} h_4 = M_4$$

para la celda (5)

$$C_{52} h_2 + C_{53} h_3 + C_{56} h_6 + C_{55} h_5 = M_5$$

para la celda (6)

$$C_{63} h_3 + C_{64} h_4 + C_{65} h_5 + C_{66} h_6 = M_6$$

resulta un sistema de 6 ecuaciones con 6 incógnitas, este sistema expresado en forma matricial es como sigue:

C_{11}	C_{12}	C_{13}	C_{14}	0	0	h_1	M_1
C_{21}	C_{22}	C_{23}	0	C_{25}	0	h_2	M_2
C_{31}	C_{32}	C_{33}	C_{34}	C_{35}	C_{36}	h_3	M_3
C_{41}	0	C_{43}	C_{44}	0	C_{46}	h_4	M_4
0	C_{52}	C_{53}	0	C_{55}	C_{56}	h_5	M_5
0	0	C_{63}	C_{64}	C_{65}	C_{66}	h_6	M_6

La solución de este sistema de ecuaciones para encontrar los valores de $h_1 h_2 h_3 h_4 h_5 h_6$ para el instante j puede ser llevado a cabo por el método de inversión de matrices ó métodos iterativos como el de eliminación de Gauss-Seidel.

Sí el número de celdas es de cientos y aún de miles, el método implícito llega a ser más ineficiente debido a que ocupa más espacio en la memoria de la computadora y consume más tiempo en su procesamiento, por lo que el método de Dirección Alternante variante del método implícito, puede ser utilizado.

PROCESO DE CALIBRACION

Una vez que el modelo matemático (sistema de ecuaciones algebraicas) ha sido elaborado, se hace necesario efectuar el proceso de calibración del modelo que, como se mencionó en la introducción es un procedimiento de tanteo, con la intención de ajustar, dentro de cierto rango de tolerancia una evolución piezométrica calculada por medio del modelo a una observada.

Durante este proceso se hacen varias aquéllos parámetros en los que se tenga más incertidumbre respecto a su valor real, esos parámetros generalmente son: el coeficiente de transmisibilidad, el de almacenamiento, la recarga y en ocasiones el bombeo.

Existen varias combinaciones de los parámetros que permiten lograr el ajuste; pero no todas son representativas de las condiciones reales, por lo que, siempre deberá tenerse presente al hacer la calibración que los parámetros sean representativos del sistema real que se está analizando.

Es conveniente durante el proceso de ajuste, la elaboración de diferentes representaciones gráficas, para definir qué parámetro o parámetros son los que se requieren variar; ya que una variación al azar no conducirá a ningún resultado positivo. Las principales representaciones gráficas que se utilizan son las siguientes:

- ___ Evolución piezométrica puntual en un periodo de terminado de tiempo.
- ___ Evolución piezométrica para un cierto periodo de tiempo, (curvas isoevolución)
- ___ Perfiles piezométricos correspondientes a varias secciones para un cierto tiempo.

ERRORES EN LA UTILIZACION DE MODELOS

I.- ERRORES DE CALCULO EN LA UTILIZACION DE MODELOS

Sea:

S = Solución exacta de la ecuación diferencial.

D = Solución exacta de la ecuación de diferencias finitas.

N = Solución numérica del sistema de ecuaciones.

las diferencias:

S-D = Error de truncación

D-N = Error de redondeo

S-N = Error total

Error de truncación.- Depende del esquema empleado para las diferencias finitas.

Error de redondeo.- Depende de la tolerancia adaptada en la solución del sistema de ecuaciones.

II.- ERRORES DEBIDOS A LA SIMULACION DE UN SISTEMA HIDROLOGICO COMPLEJO POR MEDIO DE UN MODELO MATEMATICO SIMPLIFICADO.

1.- T y S Se supone constantes en el espacio y tiempo.

En realidad pueden variar con la permeabilidad y el espesor saturado en el área y en el tiempo.

2.- Flujo Bidimensional.- Puede haber áreas con componentes verticales de flujo muy significativas; en las zonas de recarga y descarga.

3.- Posición y comportamiento de las fronteras.- Puede ser mal ubicadas o tener un comportamiento deficiente al supuesto.

III.- ERRORES DEBIDOS A LAS MEDICIONES DE EXTRACCIONES, RECARGA, TRANSMISIBILIDAD, ALMACENAMIENTO Y ELEVACIONES INICIALES.

R E F E R E N C I A S

MECANICA DE SUELOS TOMO III

JUAREZ BADILLO Y RICO RODRIGUEZ. ED. LIMUSA

CONCEPTS AND MODELS IN GROUNDWATER HYDRO-
LOGY PATRIC. A. DOMENICO. MC. GRAW HILL

CAPTACION DE AGUAS SUBTERRANEAS

ALBERTO BENITEZ ED. DOSSAT, S.A.

GROUNDWATER RESOURCE EVALUATION

WALTON MC. GRAW HILL

HIDROGEOLOGIA

SELECTED DIGITAL COMPUTER TECHNIQUES FOR
GROUNDWATER RESOURCE EVALUATION

T.A. PRICKETT AND C.G. LONNQUIST

THE EFFECT OF PUMPING OVER AND AREA

ROBERT E. GLOVER

FORECASTING WATER LEVELS IN AQUIFERS BY
NUMERICAL AND SEMI-HYBRID METHODS

E. HELEZ, U. SHAMIR AND J. BEAR



centro de educación continua
división de estudios superiores
facultad de ingeniería, unam

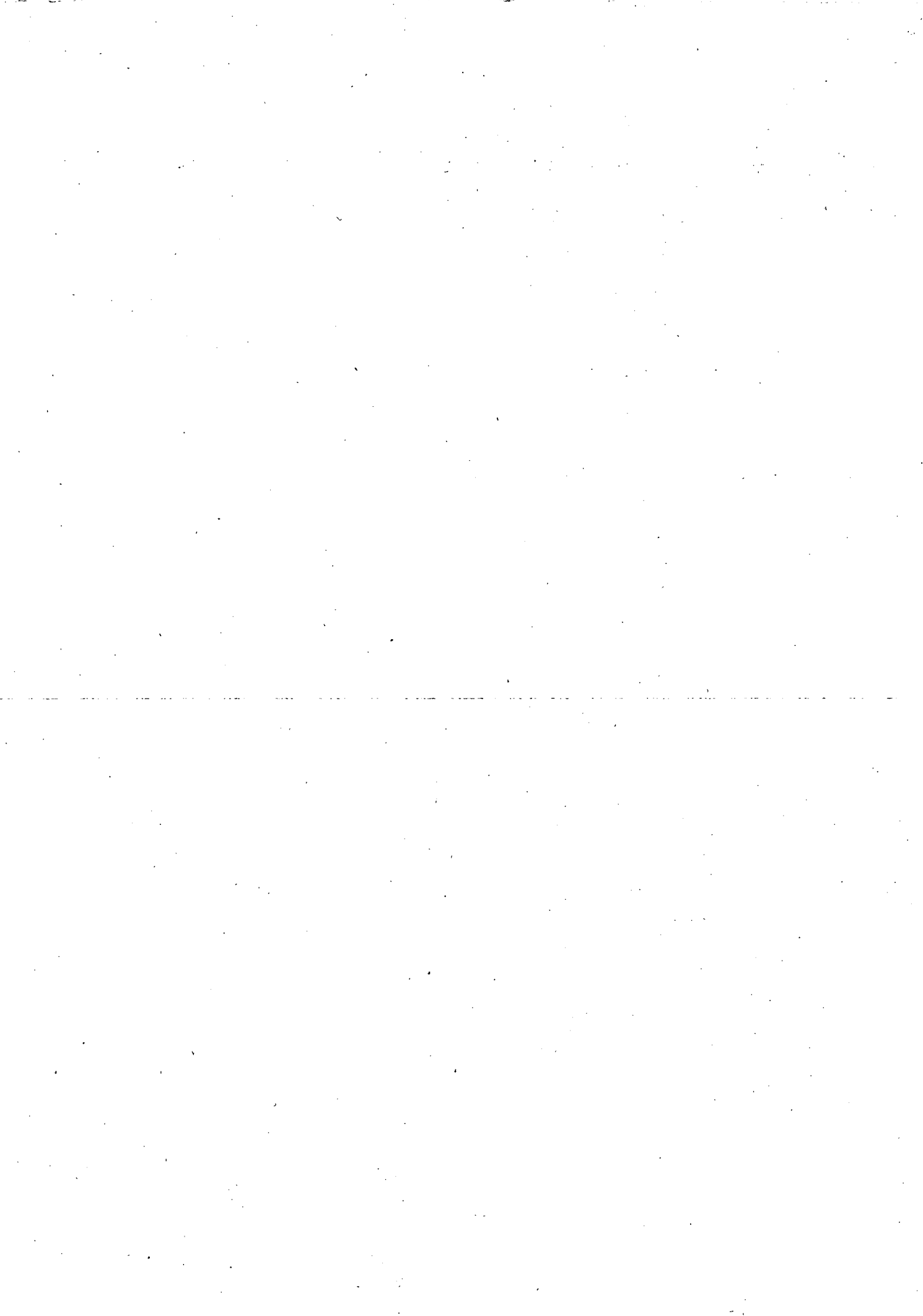


EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO
DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS

APLICACION DE LAS TECNICAS DE ISOTOPOS AMBIENTALES
AL ESTUDIO DEL AGUA SUBTERRANEA

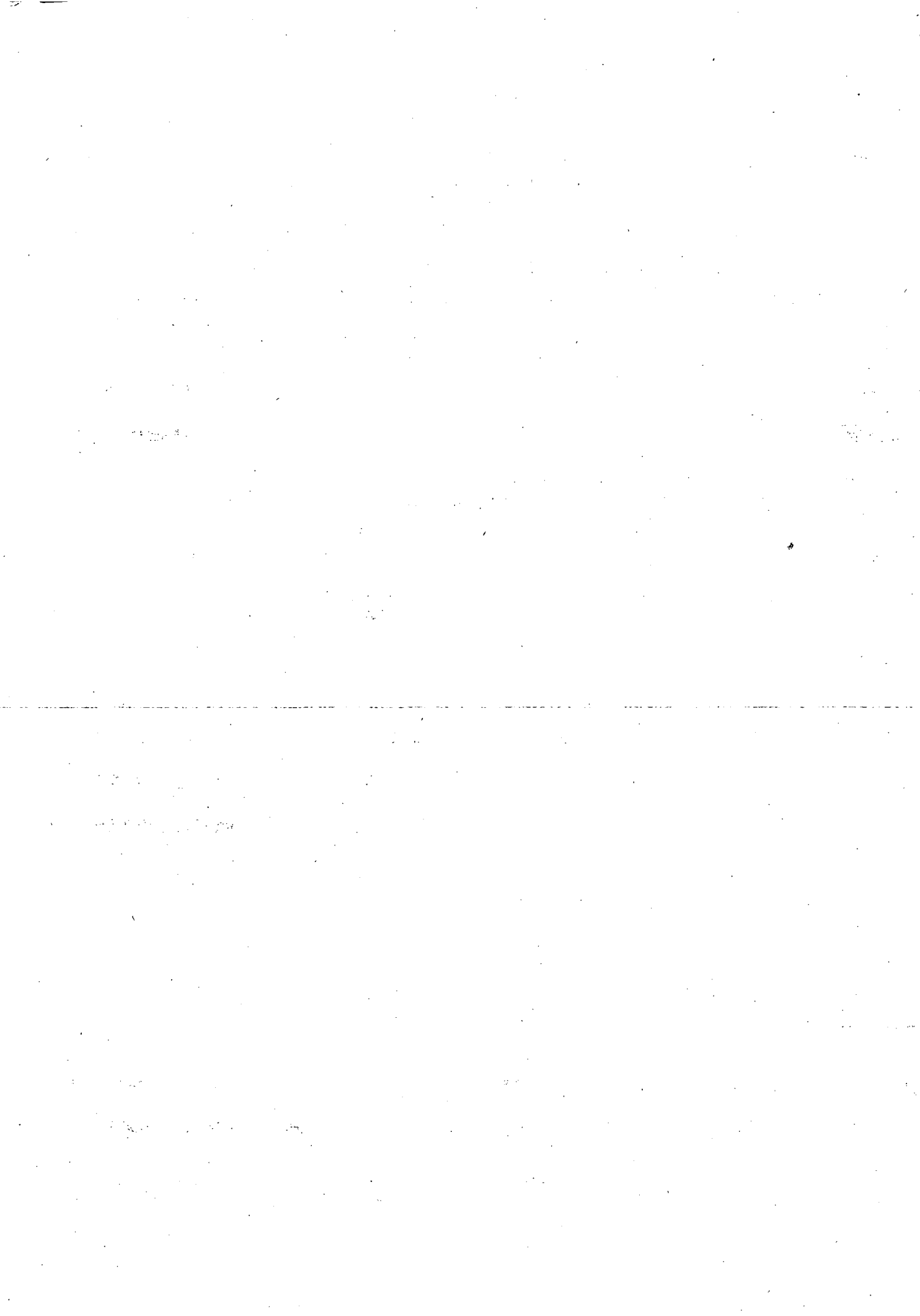
DR. CARLOS LATORRE DIEZ

OCTUBRE, 1978.



CONTENIDO

1.	INTRODUCCION	1
2.	LOS ISOTOPOS	4
3.	LOS ISOTOPOS EN EL MEDIO AMBIENTE	
	A. TIPOS DE ISOTOPOS	8
	B. PROPIEDADES FISICAS	10
	C. VARIABILIDAD EN EL MEDIO AMBIENTE	13
4.	CASO DE ESTUDIO: ORIGEN DE LA RECARGA Y DE LA SALINIDAD DE LAS AGUAS SUBTERRANEAS DEL VALLE DE MEXICALI Y LA MESA DE SAN LUIS.	19
	REFERENCIAS	28



1. INTRODUCCION

Con el fin de establecer las bases para el manejo y explotación de los recursos subterráneos, la Geohidrología utiliza la información proporcionada por diversas disciplinas, tales como Geología, Hidráulica, Geoquímica, etc. Es sólo cuando estas contribuciones se consideran como un todo, que la Geohidrología puede lograr sus objetivos.

En el presente trabajo se analizan los fundamentos y aplicaciones de una nueva herramienta técnica, la de Isótopos Ambientales, que en las últimas 2 ó 3 décadas se ha puesto a disposición de la Geohidrología, como una consecuencia directa de los usos pacíficos de la Energía Nuclear. Esta disciplina se basa en el uso de los elementos nucleares, ya sean isótopos radiactivos o estables, que existen en el ambiente y que a manera de trazadores permiten conocer el comportamiento dinámico de los sistemas hidrológicos. En principio este concepto es similar y complementario, y esto debe tenerse muy presente, a las técnicas usadas por la Geoquímica para analizar algunas características del agua subterránea.

Se debe tener clara la diferencia entre las técnicas de Isótopos Ambientales y las de Isótopos Artificiales. Las primeras utilizan co

mo trazadores a los elementos nucleares que ya existen en el medio ambiente y que son una consecuencia de procesos naturales, provocados por ejemplo por la interacción de los rayos cósmicos, o bien por los eventos nucleares producidos por el hombre. Por otro lado las técnicas artificiales se refieren al uso de trazadores nucleares los cuales se añaden "artificialmente" al medio, según los deseos del experimentador. En el primer caso está implícita una actitud pasiva, de expectación, mientras que en el segundo caso se experimenta e interviene directamente el medio.

La utilidad de las técnicas artificiales para los trabajos geohidrológicos está restringida por la dispersión a que está sujeto el trazador y por el tiempo en que se puede observar su evolución en el medio, lo que prácticamente varía desde unas cuantas semanas hasta algunos meses. Esto hace que la aplicación de los Isótopos Artificiales a la Geohidrología esté limitada por lo general a estudiar características de tipo local, en aspectos tales como porosidad y permeabilidad de los acuíferos, velocidad, dirección y dispersión del agua subterránea, para citar algunos (Ref. 1). Los resultados que se obtengan de estos estudios serán válidos para toda una región dependiendo del número y representatividad de las experiencias, del tipo de material que constituye al acuífero, etc.

Por otro lado, la gran aceptación de las técnicas de Isótopos Ambientales se basa precisamente en su utilidad para estudiar procesos geohidrológicos de tipo regional, cuya evolución pudo haber tardado desde algunos años hasta miles de años. Otra de las ventajas de estas técnicas es que dentro de la variedad de los elementos nucleares que se pueden detectar en el ambiente se encuentran algunos que forman parte integral de la molécula del agua. Específicamente, estos elementos son el Tritio (H^3), el Deuterio (H^2) y el Oxígeno-18 (O^{18}). Estos elementos pueden proporcionar información fehaciente del comportamiento del agua en el subsuelo, y evitar así algunas incertidumbres de los análisis de inferencia en los que se basa, por ejemplo, la interpretación geoquímica.

Algunos procesos que ocurren dentro del ciclo hidrológico modifican el balance relativo de los elementos nucleares. Sin embargo, se ha demostrado que esta alteración obedece a patrones definidos, y lejos de representar una desventaja sirve para identificar, cuando las condiciones son favorables, los procesos a los que ha estado sujeta el agua subterránea, permitiendo rastrear su evolución.

En las siguientes secciones se analizan algunas propiedades importantes de los elementos nucleares y sus consecuencias dentro del Ciclo Hidrológico, así como algunos ejemplos ilustrativos de su aplica-

ción al estudio del agua subterránea.

2. LOS ISOTOPOS

El concepto de isótopos se utiliza en Física Nuclear para distinguir a los átomos que tienen iguales propiedades químicas pero diferente masa. Las propiedades químicas de un átomo están definidas por el número atómico (Z) del elemento sea el número de protones (partículas con carga positiva) que se localizan en su núcleo. Este número a su vez representa el número máximo de electrones que pueden encontrarse en órbitas alrededor del núcleo. En condiciones de equilibrio la carga negativa de los electrones compensará a la carga de los protones teniendo como resultado un átomo neutro. Dentro de este contexto, una reacción química es el producto de la combinación de diferentes átomos que interaccionan por medio de sus electrones orbitales.

Ahora bien, en el núcleo de los átomos se encuentran además de los protones, los neutrones (que como su nombre lo indica no tienen carga) cuya masa es aproximadamente igual a la de los protones. El total de neutrones y protones de un núcleo se conoce como el número de masa (A). De esta forma, si varía el número de neutrones de un núcleo, se alterará su masa pero su carga seguirá siendo igual, y por consiguiente sus propiedades químicas no se alterarán.

Los átomos con igual número de protones pero diferente número de

neutrones constituyen los isótopos de un elemento. Por lo general el isótopo más abundante y estable de un elemento tiene igual número de protones y neutrones.

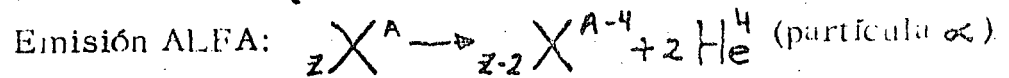
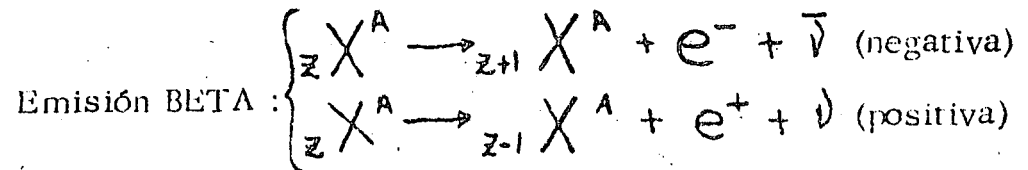
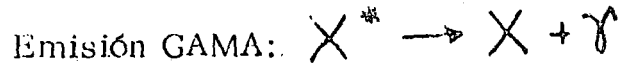
El exceso o déficit de neutrones de los isótopos de una familia, provoca en algunos casos cierta inestabilidad que trae como consecuencia que el isótopo tienda a cambiar, después de cierto tiempo, su estado o composición. A estos isótopos se les llama radiactivos o simplemente radioisótopos. Básicamente existen tres formas de decaimiento de los radioisótopos:

a) Emisión de rayos gama (γ) o sea de un fotón, en cuyo caso el isótopo pasa a un estado energético más estable sin que esto implique cambio alguno en su composición nuclear.

b) Emisión Beta (β) que puede ser negativa o positiva. El decaimiento Beta negativo consiste en la creación de un protón y un electrón, más cierta energía, a expensas de la destrucción de un neutrón. El decaimiento Beta positivo es el inverso del anterior, es decir, se destruye un protón y se crean un neutrón y un positrón (electrón con carga positiva). En estos dos casos, la estructura interna del núcleo se altera y el elemento inicial pasa a ser otro de diferentes propiedades

c) Emisión Alfa (α) en la que, al igual que en el caso Beta, cambia la estructura del radioisótopo al emitir un núcleo de Helio (formado por dos protones y dos neutrones). al que se denomina partícula Alfa.

Los tres tipos de decaimiento se ilustran en las siguientes ecuaciones:



donde X^* representa al núcleo excitado, A es el número de masa y Z es el número atómico.

Se ha demostrado experimentalmente que si se tiene una muestra estadísticamente representativa de un radioisótopo, el decaimiento del conjunto no es al azar, sino que obedece una ley exponencial en función del tiempo. Esto es una consecuencia directa de que cada núcleo tiene la misma probabilidad de decaer. De esta forma, si N_0 es el número inicial de radioisótopos que no han sufrido decaimiento, después de un tiempo t quedarán N radioisótopos sin decaer de acuerdo a la siguiente ecuación:

$$N = N_0 e^{-\lambda t} \quad (1)$$

en donde λ es una constante de decaimiento. Esta ecuación nos indica que para cada radioisótopo existe un período fijo, que se

conoce como vida media ($T_{1/2}$), durante el cual el número de radioisótopos disminuye a la mitad del número inicial. Cada radioisótopo tiene una vida media que lo caracteriza y puede variar desde una millonésima de segundo hasta billones de años. El valor de la constante de decaimiento en función de la vida media está dado por la siguiente ecuación:

$$\lambda = \frac{0.693}{T_{1/2}} \quad (2)$$

Las características nucleares de los isótopos se pueden encontrar en la Tabla de los Núclidos. En la figura 1, se ha reproducido parte de esta tabla. Se podrá observar que aún el átomo más simple, el Hidrógeno, que tiene un solo protón en su núcleo ($Z = 1$), se presenta en tres formas isotópicas. El isótopo más abundante es el H^1 y como se podrá observar en la tabla, es estable. El siguiente isótopo es el H^2 el cual es comúnmente llamado Deuterio y se representa como D. Este isótopo además del protón tiene un neutrón en su núcleo y es estable. La tercera configuración isotópica, el H^3 , es conocido comúnmente como Tritio, T, y tiene un protón y dos neutrones. Este elemento es radiactivo y decae por emisión Beta, transformándose en He^3 . Su vida media es $T_{1/2} = 12.26$ años. Se recomienda al lector que analice personalmente esta tabla para aclarar algunos de los conceptos expresados en esta sección. Para un estudio más detallado de las características de los elementos

nucleares se puede consultar la Referencia 2.

3. LOS ISOTOPOS EN EL MEDIO AMBIENTE

A. TIPOS DE ISOTOPOS

En esta sección se analizan únicamente aquellos isótopos del medio ambiente que tienen una repercusión directa en el estudio de los sistemas hidrológicos y que han demostrado ser útiles en la práctica. Es natural esperar que los isótopos más importantes para estos estudios son los isótopos de la molécula del agua.

Las configuraciones isotópicas de esta molécula que se encuentran con mayor frecuencia en la naturaleza son el H_2O^{16} , que es la de mayor abundancia, el HDO^{16} , H_2O^{18} y la molécula con átomos de Tritio, agua tritiada, la que simplemente se denotará como HTO. Todas estas configuraciones, con excepción de la última, son estables. En la tabla número 1 se han proporcionado algunos valores característicos de las concentraciones de estos isótopos en el medio ambiente.

En dicha tabla, los valores de isótopos estables corresponden a un promedio de las aguas oceánicas, que en principio tienen la mayor concentración de estos isótopos, en relación a las otras etapas del agua en el ciclo hidrológico. Estos son los resultados de un muestreo de los océanos que se realizó a nivel mundial alrededor de 1950.

Uno de los principales resultados del muestreo es que se comprobó que

RELACION ISOTOPICA	VALOR	REFERENCIA	CONCENTRACION EQUIVALENTE
$\frac{D}{H'}$	$\frac{1}{6328}$	SMOW(*)	~ 160 ATOMOS D / 10^6 ATOMOS H'
$\frac{O^{18}}{O^{16}}$	$\frac{1}{501.7}$	SMOW(*)	~ 2000 ATOMOS O^{18} / 10^6 ATOMOS O^{16}
$\frac{T}{H'}$	$\sim 10^{-17}$	NATURAL	~ 10 ATOMOS T / 10^{18} ATOMOS H'
	$\leq 5 \times 10^{-15}$	PRUEBAS ATOMICAS (1963)	~ 5000 ATOMOS T / 10^{18} ATOMOS H'

(*) SMOW : PATRON MUNDIAL DE AGUAS OCEANICAS

TABLA I

la composición isotópica de los océanos es bastante uniforme, independientemente de que esté mezclada con agua fresca. Esto ha permitido definir un Patrón Mundial de Aguas Oceánicas, SMOW, y con respecto a él se expresan los contenidos isotópicos de cualquier muestra de agua, de acuerdo a la siguiente expresión:

$$\delta = \frac{R - R_{SMOW}}{R_{SMOW}} \times 10^3 \quad \text{‰} \quad (3)$$

en donde R es el coeficiente $\frac{D}{H^1}$ o $\frac{O^{18}}{O^{16}}$ de la muestra de agua, y su correspondiente resultado δ_D o δ_{18} se expresa respecto a mil (‰). Los valores típicos de δ para el agua dentro del ciclo hidrológico, se encuentran desde aproximadamente $\delta_D = \delta_{18} \approx 0$ para el agua en el océano, hasta valores tales como $\delta_D \approx 400 \text{ ‰}$ o $\delta_B \approx 40 \text{ ‰}$ (rango de valores).

Similarmente, para simplificar en la práctica la expresión de los valores de Tritio, se utiliza la Unidad de Tritio, U.T., definida como la concentración en la que existe un átomo de T por cada 10^{18} átomos de H^1 . De esta forma en la tabla 1 se encuentra que el contenido de Tritio producido en forma natural es del orden de 10 U.T, y que como consecuencia de las pruebas nucleares en 1963 se detectaron concentraciones del orden de 5000 U.T.

Es verdaderamente impresionante el darse cuenta que los grandes avances tecnológicos de este siglo hayan permitido desarro

Ujar instrumentos científicos tan precisos como para medir las concen-
traciones isotópicas indicadas en la cuarta columna de la tabla I. El
lector interesado en conocer las bases de estos instrumentos puede con-
sultar la Referencia 2. Para los fines del presente trabajo, basta seña-
lar que la precisión de las medidas es del orden de $\pm 1\%$ para la δ_0 , de ± 0.1 ,
 $\%$ para δ_{18} y de ± 0.1 U.T para el Tritio.

Otros radioisótopos que se han utilizado para el estudio
de las aguas subterráneas son el Carbono-14, C^{14} y el Silicio-32, Si^{32} .
El primero tiene una vida media de aproximadamente 5730 años y el se-
gundo de $T_{1/2} = 600$ años. Existen algunas dificultades para el uso de
estos elementos en los estudios del agua subterránea debido principal-
mente a que pueden reaccionar químicamente en el subsuelo. (ver por
ejemplo la Referencia 7). Con esta salvedad, el método que se discute
en las siguientes secciones para la aplicación del Tritio, es válido pa-
ra estos radioisótopos, considerando obviamente su diferente tiempo
de decaimiento.

B. PROPIEDADES FISICAS

En esta sección se analizan los principales procesos fí-
sicos que pueden alterar el contenido isotópico de un sistema.

DECAIMIENTO RADIOACTIVO. En el caso de que el sistema
esté compuesto inicialmente por N_0 isótopos radiactivos, la emisión

nuclear, discutida en la sección 2, alterará su concentración en el transcurso del tiempo, de acuerdo a la ley de decaimiento establecida en la ecuación 1.

En particular, si se detecta un número N de radioisótopos y se conoce su número inicial N_0 , es posible calcular el tiempo transcurrido entre ambos eventos usando la ecuación 1, en la siguiente forma:

$$t = \frac{1}{\lambda} \frac{\log N_0}{\log N} \quad (4)$$

EVAPORACION Y CONDENSACION. Debido a que los isótopos ligeros son más volátiles que los pesados, lo cual es una manera señalada de expresar que los ligeros tienen una mayor presión de vapor, al elevar la temperatura de un sistema y producir un cambio de estado, el sistema perderá preferentemente isótopos ligeros y se enriquecerá en isótopos pesados. Por ejemplo, si se tiene inicialmente un volumen V_0 de agua cuya concentración relativa de isótopos pesados es δ_0 , ya sea $\frac{O^{18}}{O^{16}}$ o $\frac{D}{H^1}$, al elevar la temperatura y producir evaporación, después de un tiempo t el volumen será V_t y su concentración isotópica será δ_t , tales que:

V_t menor que V_0

y

δ_t mayor que δ_0 ,

o sea que después del tiempo t , la concentración de isótopos pesados en el líquido será mayor. Se debe notar que la pérdida de isótopos ligeros de la fase líquida representa una ganancia de estos isótopos en la fase de

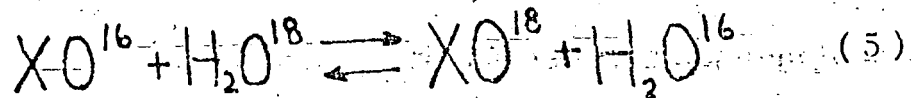
vapor, de tal forma que entre las dos fases se conserva el número total de isótopos.

Similarmente, en el caso inverso o sea durante los procesos de condensación o congelación, el sistema inicial, por ejemplo el vapor, cederá preferentemente isótopos pesados a la fase final, que para el ejemplo sería el líquido.

Los procesos de evaporación y condensación del agua en la atmósfera repercuten directamente en el contenido isotópico de la precipitación pluvial de acuerdo a ciertos patrones tales como mes del año, latitud de la región, altura del terreno. Estos aspectos y sus aplicaciones a la Geohidrología se analizarán en las siguientes secciones.

Los cambios de fase, ya sea por evaporación o por condensación, no sólo producen una alteración del contenido isotópico de una familia, como se vió en los párrafos anteriores, sino que además producen cambios, bien definidos, del contenido isotópico de una familia con respecto a otra. En particular en las siguientes secciones se estudiará la alteración producida en la familia del Hidrógeno con respecto a la del Oxígeno, y cómo este hecho se utiliza en la práctica para identificar agua que ha sido evaporada por ejemplo durante su almacenamiento en una presa o lago.

INTERCAMBIO ISOTOPICO. Cuando dos materiales de diferente contenido isotópico se ponen en contacto, existe una tendencia natural a intercambiar sus isotópos, sin que esto implique que existan efectos cinéticos (energía de movimiento) en sus moléculas, como es el caso de la evaporación. Una reacción de intercambio sería la siguiente



Más adelante se mencionará cómo este intercambio isotópico es muy valioso para estudiar los campos geotérmicos.

C. VARIABILIDAD EN EL MEDIO AMBIENTE

Para poder utilizar los isotópos ambientales como trazadores del agua en el subsuelo es necesario analizar su comportamiento en el ciclo hidrológico. Para este fin se estudiará en las siguientes secciones, por separado, su comportamiento de acuerdo a donde se encuentren: ya sea la atmósfera, la superficie o el subsuelo.

C.1 EN LA ATMOSFERA

TRITIO

La concentración natural de Tritio en la atmósfera ha sido significativamente aumentada en las dos últimas décadas por las detonaciones nucleares. Su distribución en el globo terráqueo por lo general está vinculada a las zonas donde se han producido las explosiones y a la

circulación de las masas de humedad.

Variación Estacional : El movimiento de masas húmedas produce una variación de Tritio con respecto a las estaciones del año, tal que para el hemisferio norte se encuentran valores máximos durante verano y mínimos durante invierno, como se puede observar en la Fig. 2. con datos para Ottawa, Canadá. Estos valores se invierten para el hemisferio Sur. Nótese en la misma figura los altos valores registrados en 1963, debido a las explosiones nucleares.

Variación con la Latitud : Por lo general se observa que en el hemisferio norte la concentración de Tritio es mayor que para el hemisferio sur y que de igual forma la concentración en los continentes es mayor que en los océanos. Estos aspectos se pueden observar en la Fig. 3, en donde se ha mostrado la distribución mundial de Tritio para el año de 1963. En ese año, en que los niveles de Tritio fueron máximos, en México se obtuvieron valores del orden de 180 U.T. En la actualidad un valor típico podría ser 15 U.T.

OXIGENO-18 Y DEUTERIO

Las variaciones de los isótopos estables están gobernadas por los efectos de evaporación, condensación e intercambio isotópico mencionadas en la sección anterior. Es difícil determinar con detalle, el grado en que cada uno de estos procesos influye en los diferentes aspectos del ciclo hidrológico. Afortunadamente, se ha demostrado que en términos generales se pueden definir pa-

trones a los que se ajustan aproximadamente ciertos procesos del ciclo hidrológico, lo que permite caracterizar isotópicamente estos procesos.

Variación Estacional : Distribuidas en el globo terráqueo, se tienen una serie de estaciones en donde se recogen mensualmente muestras de precipitación pluvial. El análisis de los datos ha permitido determinar que existe una variación mensual de δ_D y δ_{18} y que sus valores respectivos aumentan en verano y disminuyen en invierno. Esta variación se puede observar en la figura 4 para la estación Nord en Groenlandia.

Variación con la Latitud : La variación de temperaturas tiene una influencia directa en las concentraciones de δ_D y δ_{18} en el globo terráqueo. En general se ha detectado que los valores de δ_D y δ_{18} son altos en las zonas tropicales y disminuyen hacia los polos. En general existe una buena correlación entre el contenido de isótopos estables y la temperatura media anual, que a su vez está relacionada con la latitud. Estos resultados se ilustran en la fig. 5. Para las estaciones cercanas a los océanos, y con temperaturas medias anuales en superficie $T_A < 10^\circ \text{C}$, se cumple que:

$$\begin{aligned} \delta_{18} &= 0.69 T_A - 13.6 \text{ ‰} \\ \delta_D &= 5.6 T_A - 100 \text{ ‰} \end{aligned} \quad (6)$$

Para las estaciones en los continentes las ecuaciones anteriores no son válidas ya que están sujetas al Efecto Continental, que indica que los valores de δ_D y δ_{18} disminuyen (se hacen más negativos) conforme se interna en los continentes. Este hecho está asociado con la pérdida gradual de isótopos pesados a que están sujetas las masas de humedad durante su trayectoria desde los océanos (Fig. 7).

Variación con la Altura : Las alteraciones isotópicas causadas por la evaporación y el intercambio isotópico en la precipitación pluvial serán más notorias conforme sea mayor su trayectoria hasta llegar al suelo. De esta forma, es de esperarse que el contenido de δ_D y δ_{18} de la precipitación pluvial al nivel del mar esté más enriquecido en isótopos pesados que el de aquella que se precipita a mayor altura. En la práctica se ha demostrado que es posible distinguir isotópicamente precipitaciones pluviales cuya diferencia de altura es de sólo 100 metros. En un estudio isotópico en Nicaragua, (Ref. 8), se encontró que la δ_{18} variaba 0.26‰ por cada 100 metros de altura. Este resultado se ilustra en la Fig. 6 . Estos valores variarán dependiendo de las condiciones de temperatura de cada región; sin embargo se espera por lo general encontrar valores entre 0.16 y 0.70‰ por cada 100m. En general, los cambios por evaporación, condensación, etc. a que está sujeta el agua en la atmósfera son cambios graduales que se realizan, en términos generales, bajo condiciones de equilibrio. En el medio ambiente esto se eviden-

cia por el hecho de que, por lo general, la precipitación pluvial en el mundo tiene un contenido de δ_D y δ_{18} cuya variación se ajusta a la siguiente ecuación, que se llama comúnmente, línea meteórica (Fig. 1)

$$\delta_D = 8\delta_{18} + 10 \quad (7)$$

Es a lo largo de esta línea en donde se evidenciarán los efectos que influyen en el contenido isotópico de la precipitación.

C2. EN LA SUPERFICIE

Los efectos isotópicos descritos en la sección anterior caracterizan en términos generales a las aguas superficiales. Se debe considerar, claro está, que la evolución retardada de estos sistemas, puede causar en algunos casos la alteración del contenido isotópico debido a la sobreposición de varios eventos o a la mezcla de cuerpos de agua.

EVAPORACION EN PRESAS Y LAGOS: Existe sin embargo un caso especial de gran importancia, que es la evaporación de estos sistemas cuando sus aguas se almacenan en presas o lagos. La intensa evaporación a que están sujetas estas aguas causa un enriquecimiento de isótopos pesados y además, debido a que el proceso es violento, se produce fuera de equilibrio, lo que causa que la variación relativa de las familias isotópicas, el Oxígeno e Hidrógeno, no cumplan la ecuación (7). En la práctica se ha encontrado que el enriquecimiento isotópico causado por la evaporación en condiciones fuera de equilibrio, tales como

a las que están sujetas las presas o lagos, tienen una correlación lineal dada por la siguiente ecuación:

$$\Delta D = (5 \pm 1) \Delta O^{18} \quad (8)$$

en donde Δ es $(\delta - \delta_I)$ y δ_I es el coeficiente isotópico inicial del agua de precipitación que llegó al depósito.

C3 EN EL SUBSUELO

Las principales alteraciones del contenido isotópico de las aguas ya en el subsuelo, pueden deberse en el caso de los radioisótopos al decaimiento radiactivo, toda vez que ya no existe el contacto con la atmósfera que es donde se produce constantemente el radioisótopo.

Conociendo la concentración del radioisótopo en el subsuelo y estimando su concentración inicial en el momento de infiltrarse, se tiene una medida del tiempo de residencia del agua en el subsuelo, (ecuación 4).

CAMPOS GEOTERMICOS: En el caso de los isótopos estables, éstos pueden alterarse principalmente por mezcla con diferentes cuerpos de agua. Existe un caso adicional de gran importancia que es el de intercambio isotópico con los minerales del subsuelo. En condiciones normales, el intercambio de Oxígeno-18 con las rocas es muy lento y sólo se evidencia después de miles de años. Circunstanacialmente este hecho se ha utilizado para estimar edades de agua en el rango de aplicación del Carbono-14.

Sin embargo el intercambio de Oxígeno-18 arriba mencionado, puede acelerarse marcadamente al elevar la temperatura, tal y como sucede en los campos Geotermales. En este caso el contenido de Oxígeno-18 del agua sobrecalentada tiende a equilibrarse con el alto contenido de Oxígeno-18 de las rocas, especialmente los Silicatos y Carbonatos, mientras que el Deuterio del agua no se altera. Esto trae como consecuencia que se produzca una línea isotópica característica de los campos geotermales, dada por:

$$\Delta D = (0 \pm 2) \Delta O^{18} \quad (9)$$

en donde se ha utilizado la misma nomenclatura que para la ecuación (8).

Los conceptos expresados en estos tres incisos se ilustran en la figura 8 .

4. CASO DE ESTUDIO: ORIGEN DE LA RECARGA Y DE LA SALINIDAD DE LAS AGUAS SUBTERRANEAS DEL VALLE DE MEXICALI Y LA MESA DE SAN LUIS.

4.1. GENERALIDADES

El Valle de Mexicali está formado por depósitos aluviales con un grosor que excede los 2,500 mts. Con anterioridad a las obras de regulación de las avenidas del río Colorado, éste divagaba por el valle hasta descargar en el Golfo de California, y a su paso, las infiltraciones representaban la principal fuente de recarga de la región.

En la actualidad, los escurrimientos del río Colorado están totalmente controlados por una serie de presas de almacenamiento situadas en los Estados Unidos.

Conforme al tratado de aguas entre México y Estados Unidos, corresponde a México un volumen anual del río Colorado de 1,850 millones de m³. Este volumen se entrega en la Presa Morelos, y en menor cuantía a través del canal Sánchez Mejorada, para de ahí distribuir el agua para riego en las diferentes zonas agrícolas. Entre 1960 y 1974 un volumen de agua de aproximadamente 260 millones de m³ procedente del Valle del Wellton Mohawk, fue contabilizada como parte de la cuota anual correspondiente a México. La calidad química de esta agua era pésima, con un contenido de sales del orden de 4,000 ppm. Estas aguas eran mezcladas con agua de buena calidad de la Presa Morelos (Fig. 9), para diluir la salinidad y poder usarlas para riego. Como resultado de la mezcla, la salinidad promedio de las aguas superficiales de riego aumentó de aproximadamente 1,000 ppm a un valor del orden de 1,500 ppm. Actualmente las aguas del Wellton Mohawk no se consideran parte de la cuota correspondiente a México. Hasta 1976 estas aguas se vertían al Golfo de California utilizando el antiguo lecho del río Colorado, por lo que parte del flujo se perdía en infiltración. En la actualidad se utiliza un canal revestido para transportar estas aguas.

En las últimas dos décadas se ha aumentado la explota-

ción de las aguas subterráneas del Vallé de Mexicali para compensar el déficit de agua de riego, lo que ha provocado un descenso de los niveles estáticos. Asimismo se ha notado durante este período, la aparición de zonas de salinidad mayor a 2,200 ppm a lo largo del lecho del río Colorado, y en áreas dentro del distrito de riego (ver fig. 10).

4.2. OBJETIVOS DEL ESTUDIO ISOTOPICO

a) Identificar el origen de la recarga del agua subterránea de la Mesa de San Luis.

b) Determinar las causas del incremento de salinidad del agua subterránea del Valle de Mexicali.

c) Identificar el origen de la recarga de agua subterránea en los campos geotérmicos.

4.3. CONSIDERACIONES PARA EL USO DE ISOTOPOS AMBIENTALES

Los isótopos ambientales utilizados en esta investigación fueron los isótopos estables, O-18 y Deuterio, y el radioisótopo Tritio. Las hipótesis iniciales para decidir el uso de las técnicas de isótopos ambientales fueron:

1) Que los efectos de altura y latitud podrían caracterizar las aguas originales del río Colorado y distinguirlas de otros posibles cuerpos de agua de la región.

2) Que los efectos por evaporación podrían caracterizar

isotópicamente a las aguas actuales del río Colorado, las que son almacenadas en diversas presas de los Estados Unidos.

3) Que el agua de mar se podría distinguir isotópicamente de los demás cuerpos de agua de la región.

4) Que el intercambio isotópico del agua producido en los campos geotérmicos seguiría una línea característica de estos procesos, o sea con pendiente del orden de cero.

4.4 RESULTADOS

A IDENTIFICACION DE CUERPOS DE AGUA

En la figura 11 se muestran los puntos, ya sean pozos o canales, en donde se muestreó agua de la región (Ref. 8). Los resultados isotópicos se han graficado en la Fig. 12, en donde se pueden distinguir claramente cuatro cuerpos de agua. Dentro del círculo I se han incluido los valores más empobrecidos en isótopos estables, que son característicos de aguas procedentes de zonas montañosas frías, que no han sido alteradas por procesos de evaporación. Los valores de Tritio de estas muestras (menores de 2 U.T) indican que fueron infiltradas hace más de 40 años. Por lo anterior, se puede afirmar que estas muestras caracterizan el agua original que llegaba al Valle de Mexicali, con anterioridad a las obras de almacenamiento del río Colorado.

El grupo identificado con el círculo II corresponde a las

muestras de agua del río Colorado, tal y como se reciben actualmente en la presa Morelos. El contenido isotópico de este grupo sugiere que sus aguas han estado sujetas a evaporación, lo que es de esperarse debido a su tiempo de residencia en las presas de Estados Unidos. Su contenido de Tritio es del orden de 170 U.T., que corresponde a aguas recientes precipitadas en latitudes más al norte de la zona de estudio.

El grupo identificado con el círculo III corresponde a muestras obtenidas a lo largo del canal Wellton-Mohawk. Su contenido isotópico es significativamente diferente a los otros grupos y su concentración de Tritio es alta, con un valor de 195 U.T.

Las muestras más enriquecidas en isótopos pesados corresponden a las aguas de la Mesa de San Luis. Su contenido de Tritio es menor de 2 U.T., y por lo tanto este grupo es isotópicamente diferente a los anteriores. Sus características se analizarán en las siguientes secciones.

En la misma gráfica se han presentado con cruces los valores isotópicos de muestras obtenidas en el campo geotérmico de Cerro Prieto (Ref. 7). Sólo es necesario señalar por el momento que el contenido isotópico de estas muestras es significativamente diferente de los demás grupos, y que su enriquecimiento de δ_{18} es mayor que el de δ_D .

B. ORIGEN DE LA RECARGA DEL AGUA SUBTERRANEA DE LA MESA DE SAN LUIS

La Fig. 13 corresponde a la gráfica δ_{18} vs δ_{16} de las muestras de agua subterránea de la Mesa de San Luis. Los resultados isotópicos muestran una amplia gama de valores y son característicos de aguas de origen meteórico, ya que la pendiente de su regresión lineal es de $m = 7.4$, cuyo valor es muy similar al de la línea meteórica mundial (ver ec. 7). El valor con menor contenido de isótopos pesados (muestra 48) coincide con el de las aguas originales del río Colorado. Al moverse hacia el este de la Mesa de San Luis se aumenta el contenido isotópico, hasta alcanzar el valor máximo en la muestra 41. El valor de esta última muestra corresponde a aguas meteóricas precipitadas a menor altura y latitud que las del río Colorado. Una estimación de la diferencia de alturas se puede obtener si se supone una variación de -0.26% de δ_{18} por cada 100 m, lo que resulta en una diferencia de altura del orden de 2,400 m. En esta estimación no se consideran las posibles variaciones debido al efecto Continental (latitud). Consideraciones geohidrológicas adicionales permiten identificar la recarga de este flujo en la cuenca del río Gila.

C. ORIGEN DE LA SALINIDAD DEL AGUA SUBTERRANEA DEL VALLE DE MEXICALI.

C.1 ZONA INTERIOR

Los resultados de isótopos estables de las muestras de esta zona se presentan en la Fig. 14. Se ha dibujado la línea que representa la mezcla entre las aguas Originales y las Actuales del río Colorado. El hecho de que las muestras se distribuyan a lo largo de esta línea indica que sus aguas están influenciadas directamente por la infiltración de las aguas de riego (Actuales del río Colorado). Este hecho se corrobora con el alto contenido de Tritio, por ejemplo, de las muestras 4 y 5 cuyo valor es del orden de 130 U.T.

Para investigar la posible relación entre la infiltración en los canales y el incremento de la salinidad del agua subterránea, se estudiaron las correlaciones de los elementos químicos con las de los isótopos. Las correlaciones para los pares (SO_4 , δ_{18}) y (Cl , δ_{18}) son relativamente bajas con valores de 0.73 y 0.47 respectivamente. Este hecho indica que la salinidad no se debe a evaporación parcial de las aguas, ya que en este caso se esperaría una buena correlación, especialmente, entre el δ_{18} y el Cl , el cual es uno de los iones más conservativos.

Por otro lado, se encontró que las correlaciones de los pares (Na , Cl) y (Ca , SO_4) son altas, con valores respectivos de 0.94 y 0.91. Este hecho sugiere que la salinidad se debe posiblemente a depósitos evaporíticos de yeso o anhidrita y halita que están aportando

Sulfato de Calcio y Cloruro de Sodio, predominantemente cerca de la superficie. Este hecho podría ser indicativo de un drenaje deficiente.

C 2. ZONA ALEDAÑA AL RIO COLORADO

En la Fig. 15 se puede apreciar que las aguas muestreadas están influenciadas directamente en algunos casos por las aguas de Wellton Mohawk y por las usadas para riego, provenientes de la Presa Morelos. El alto contenido de Tritio de las muestras (por ejemplo la 28, 29 y 19 tienen un valor de 169, 127 y 111 U.T) corrobora que el agua subterránea está influenciada por la infiltración de las aguas superficiales.

Para estudiar el origen de la salinidad en esta zona se calculó, igual que en la zona Interior, la matriz de correlación. En este caso la correlación de los pares (Cl, δ_{18}) y (SO_4, δ_{18}) mejora considerablemente con valores de 0.84 y 0.79. En las graficas 16 y 17 se podrá observar la distribución de estos valores. Es claro de estos resultados, que en esta zona el incremento de salinidad se debe principalmente a la contaminación por infiltración de las aguas de Wellton Mohawk.

D. ORIGEN DE LA RECARGA DEL AGUA DE LOS CAMPOS

GEOTERMICOS.

En la fig. 12, se han señalado con cruces, los valores isotópicos de las muestras de agua obtenidas en el campo geotérmico de Cerro Prieto

El enriquecimiento de estas muestras es característico de los mantos geotérmicos. La ecuación de regresión lineal de estas muestras es

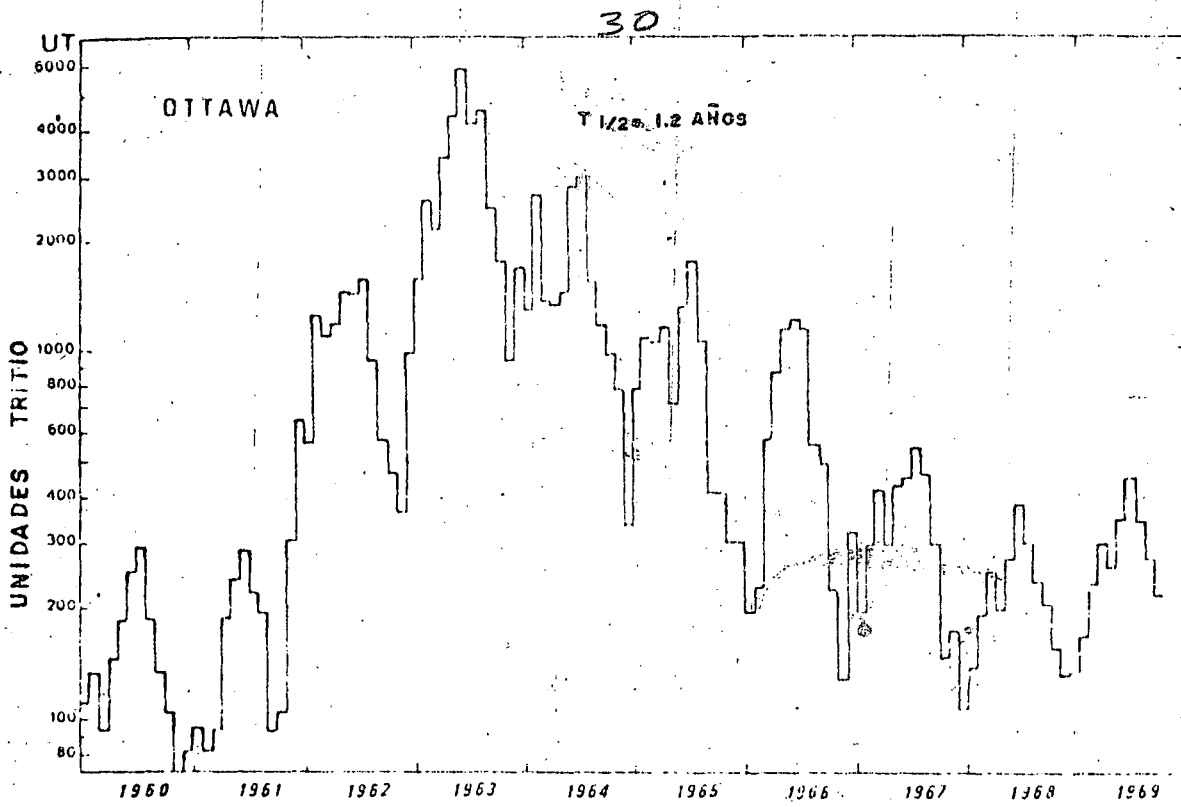
$$\delta_D = 1.97\delta_{18} - 78.58 \quad (10)$$

y extrapolando esta línea, se encuentra que interseca a la línea Meteorica, precisamente en donde se encuentran los valores isotópicos de las aguas originales del río Colorado. De esta forma el origen de las aguas subterráneas en el campo geotérmico queda bien determinado.

*lpo.-

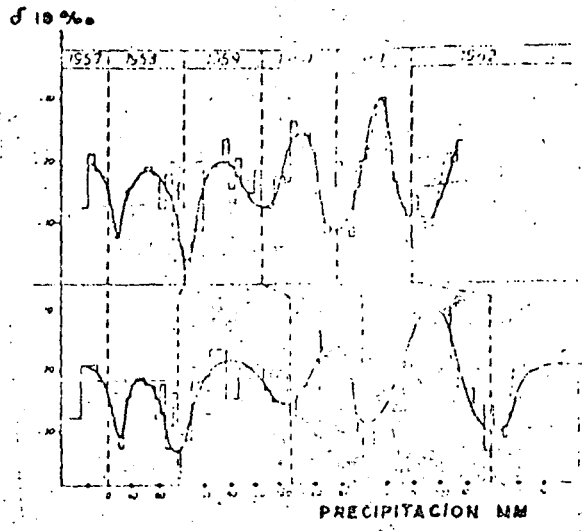
REFERENCIAS

1. Guidebook on Nuclear Techniques in Hydrology; Tech. Report. Series No. 91, IAEA, 1968.
2. A. Beiser. Concepts of Modern Physics. Ed. McGraw Hill. 1970
3. Payne, B.R.- Isotope Hydrology. Advances in Hydroscience, Vol. 8, 1972.
4. Fontes, J.C.- Les Isotopes du Milieu Dans les Eaux Naturelles. La Houille Blanche No. 3/4, 1976.
5. Dansgaard, W.- Stable Isotopes in Precipitation . Tellus XVI (1964), 4 .
6. Friedman, I., Redfield, A.C., Schoen, B., Harris, J. - The Variation of the Deuterium Content of Natural Waters in the Hydrologic Cycle. Rev. of Geophysics, V.2, No. 1, Feb.1964.
7. Garcia, E.- Comentarios a los Resultados de los Análisis Isotópicos de Muestras de Agua y Vapor de la Zona Geotérmica de Cerro Prieto, B.C. - Reporte Técnico, Of. Ingeniería Nuclear, CFE, 11 de abril, 1977.
8. Payne, B.R., Quijano L, Latorre C.- Los Isótopos Ambientales y el Origen de la Recarga y de la Salinidad de las Aguas Subterráneas del Valle de Mexicali y la Mesa de San Luis, México, Reporte Interno, Grupo de Física, Junio 1977, (Por Publicarse).
9. Payne, B.R., Yurtsever, Y.- Environmental Isotopes as a Hydrogeological Tool in Nicaragua. Proc. Sim. Isotope Techniques in Groundwater Hydrology, IAEA, Viena, 1974, Vol. I.



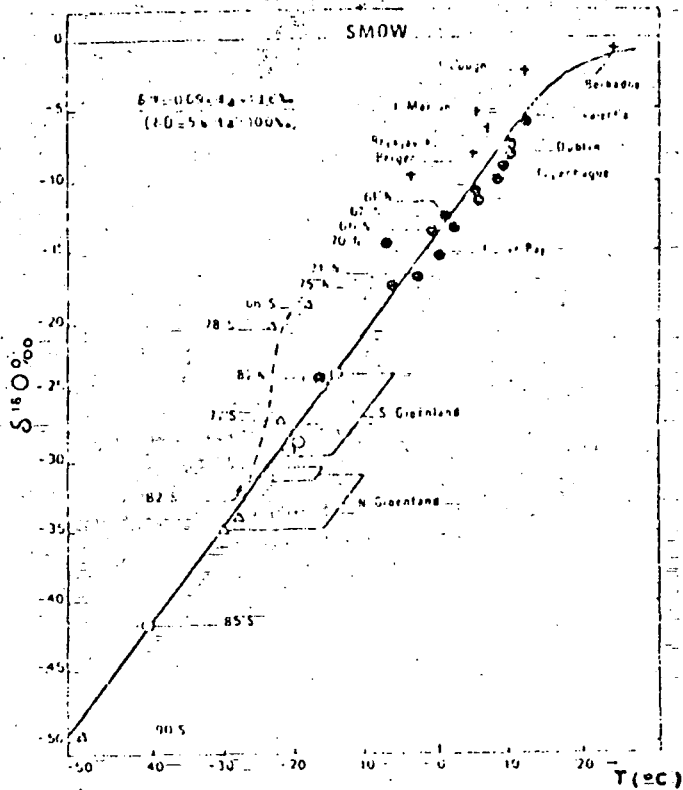
VARIACION DE TRITIO
OTTAWA, CANADA (REF. 3)

FIG. 2



VARIACION DE $\delta 18$ PARA LA
PRECIPITACION
DE LA ESTACION NORD.GROENLANDIA
- (82°N) (REF.4)

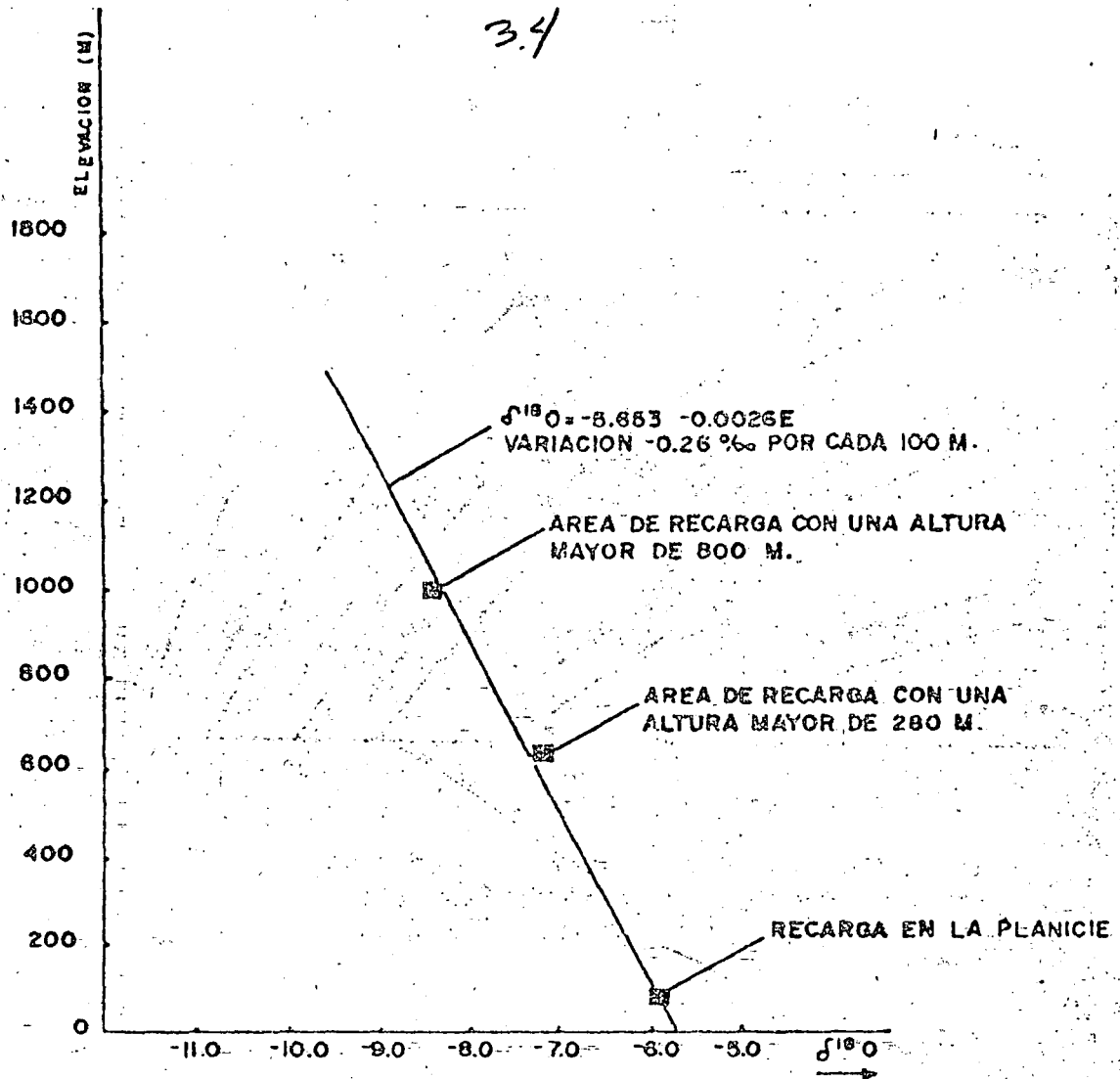
FIG 4



$\delta^{18}O$ -VS-TEMPERATURA MEDIA ANUAL
A DIFERENTES LATITUDES (REF. 4)

FIG 5

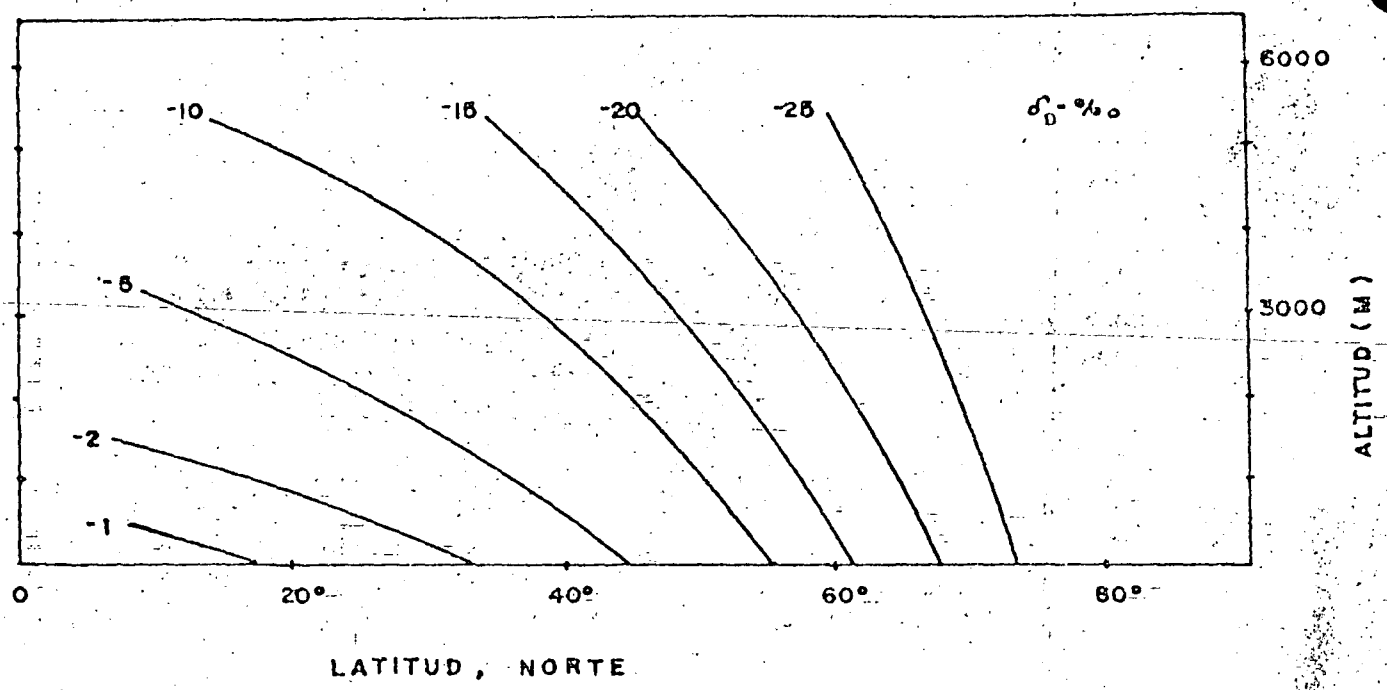
3.4



ALTURA DE RECARGA -vs- OXIGENO -18
EN NICARAGUA (REF. 8)

FIG 6

35



LATITUD , NORTE
CONCENTRACION DE DEUTERIO EN FUNCION DE LA
LATITUD Y ALTITUD (REF. 5)

FIG 7

OXIGENO

δ_{18} ‰

-15

-10

-5

0

AGUA DE MAR

AGUA PRECIPITADA A BAJA ALTURA

PRECIPITACION PLUVIAL $\delta_D = 8\delta_{18} + 10$

EVAPORACION

$\delta_D = 5\delta_{18} + C$

AGUA PRECIPITADA A GRAN ALTURA

GEOTERMIA

DEUTERIO

0

-20

-40

-60

36

-80

-100

-120

δ_D ‰

IDENTIFICACION ISOTOPICA DE CUERPOS DE AGUA

FIG 8

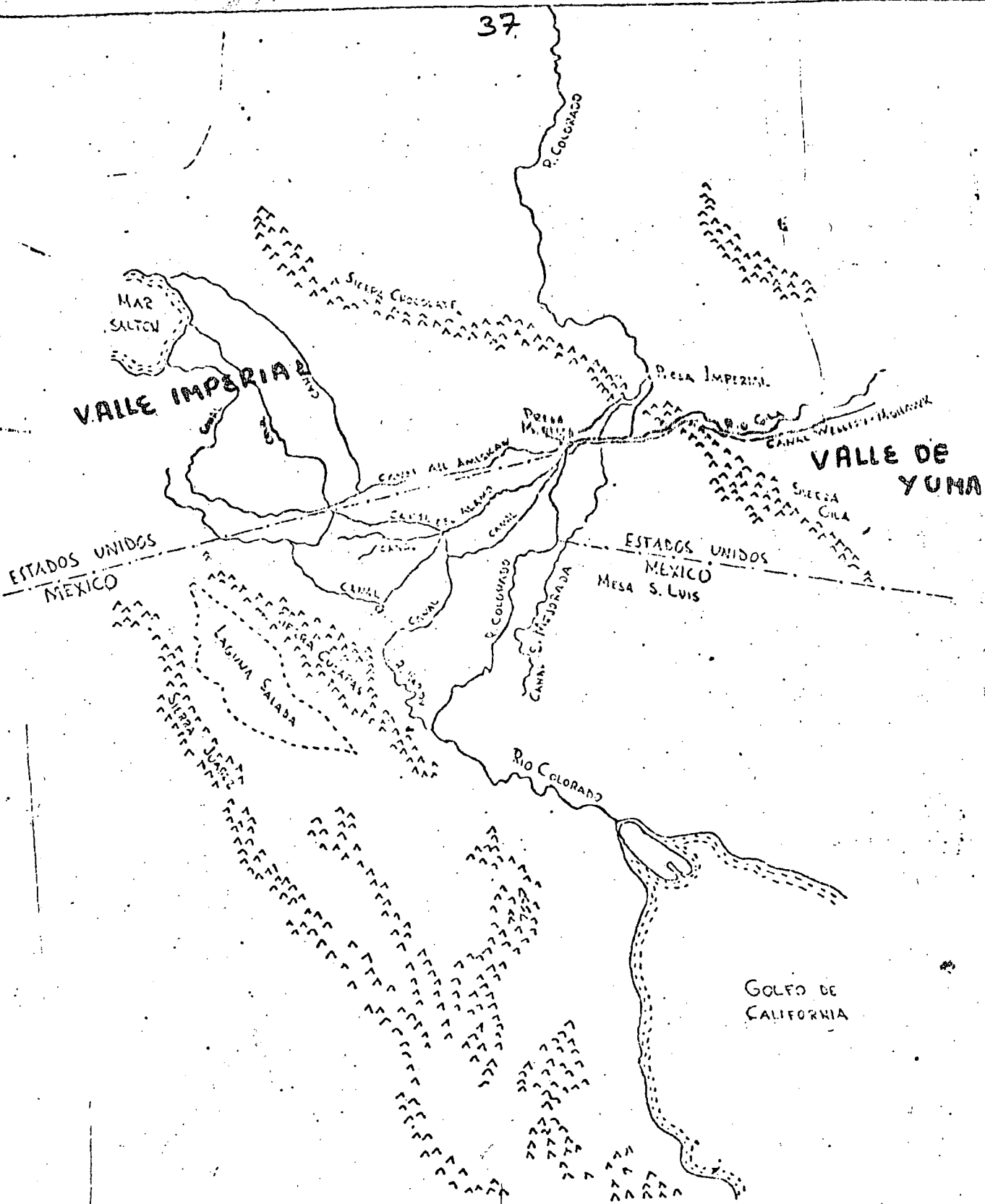


Fig. 9: Localización de la zona del estudio. MEXICALI Y MESA S. LUIS.

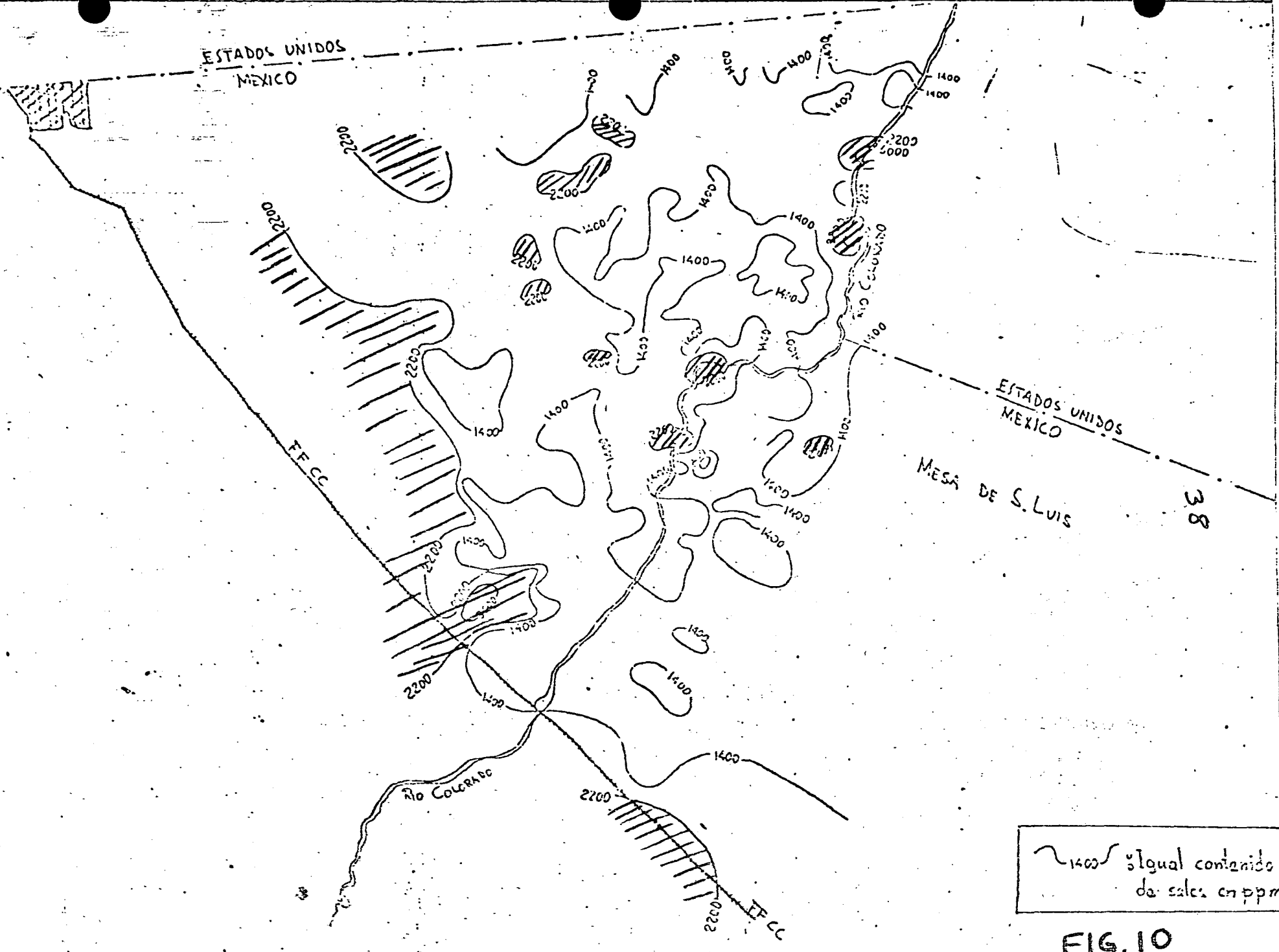


FIG. 10

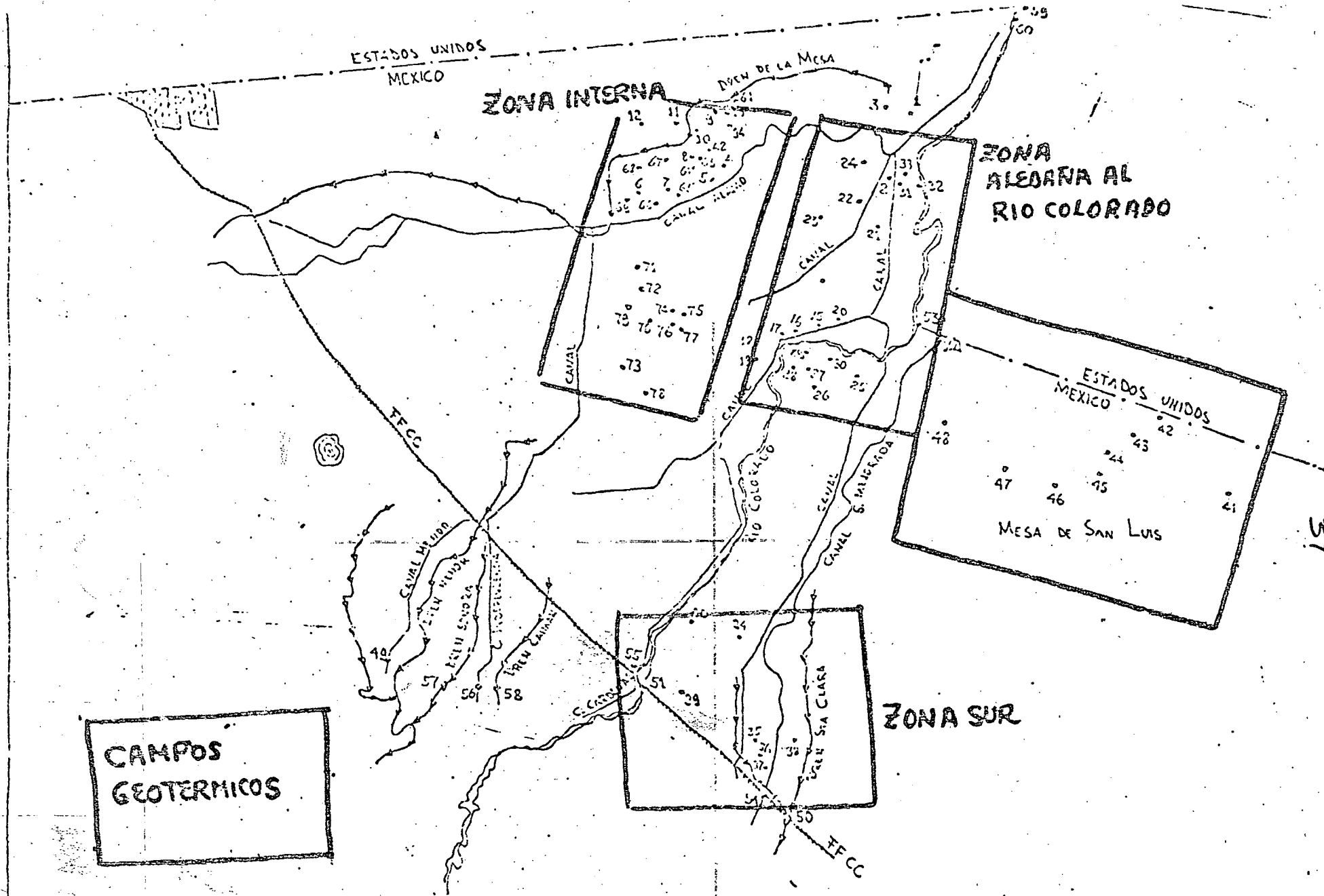
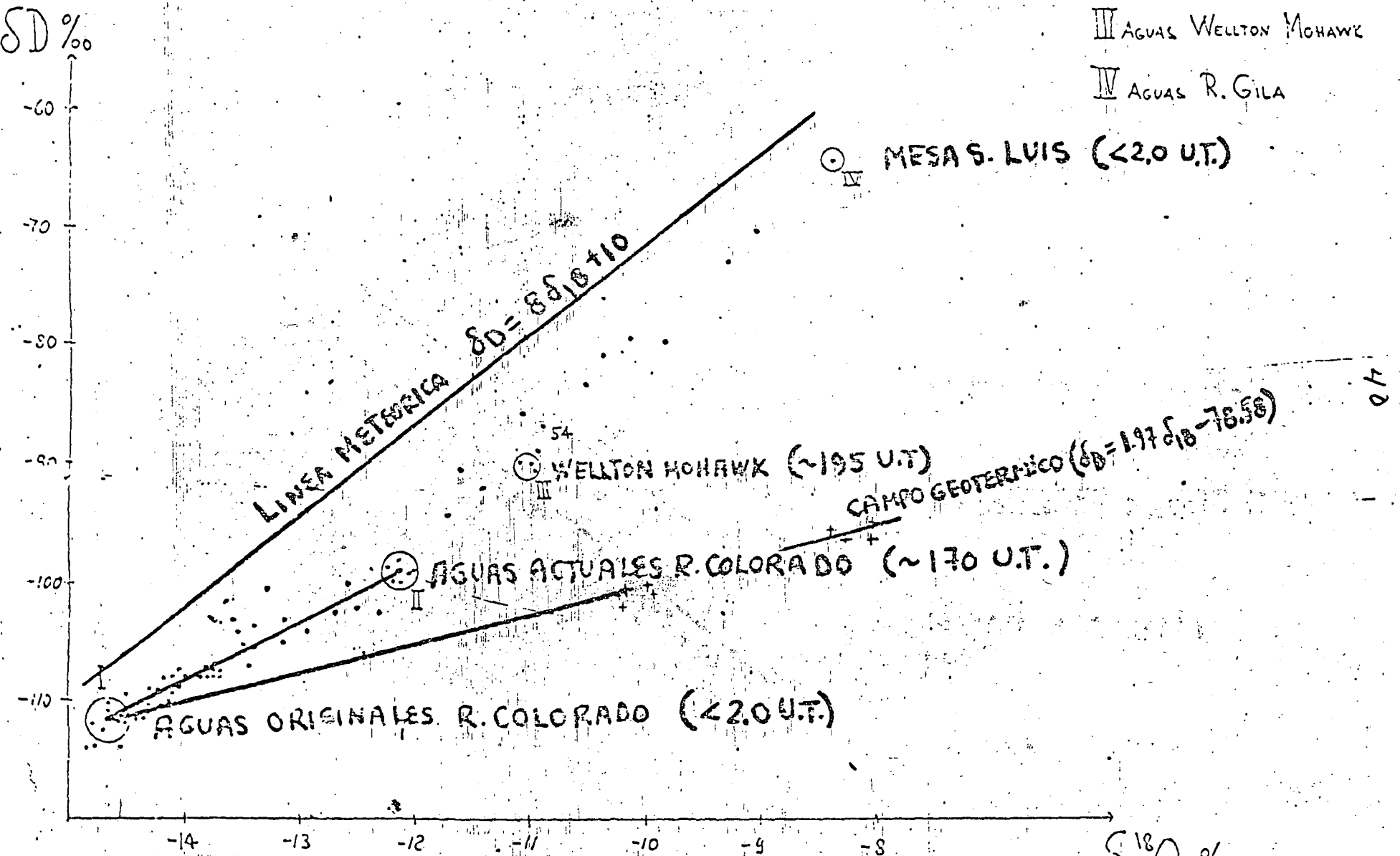


FIG. 11

- I AGUAS ORIGINALES R. COLORADO
- II AGUAS ACTUALES R. COLORADO
- III AGUAS WELLTON MOHAWK
- IV AGUAS R. GILA



IDENTIFICACION DE CUERPOS DE AGUA

Contenido en isótopos estables de todas las muestras

FIG. 12

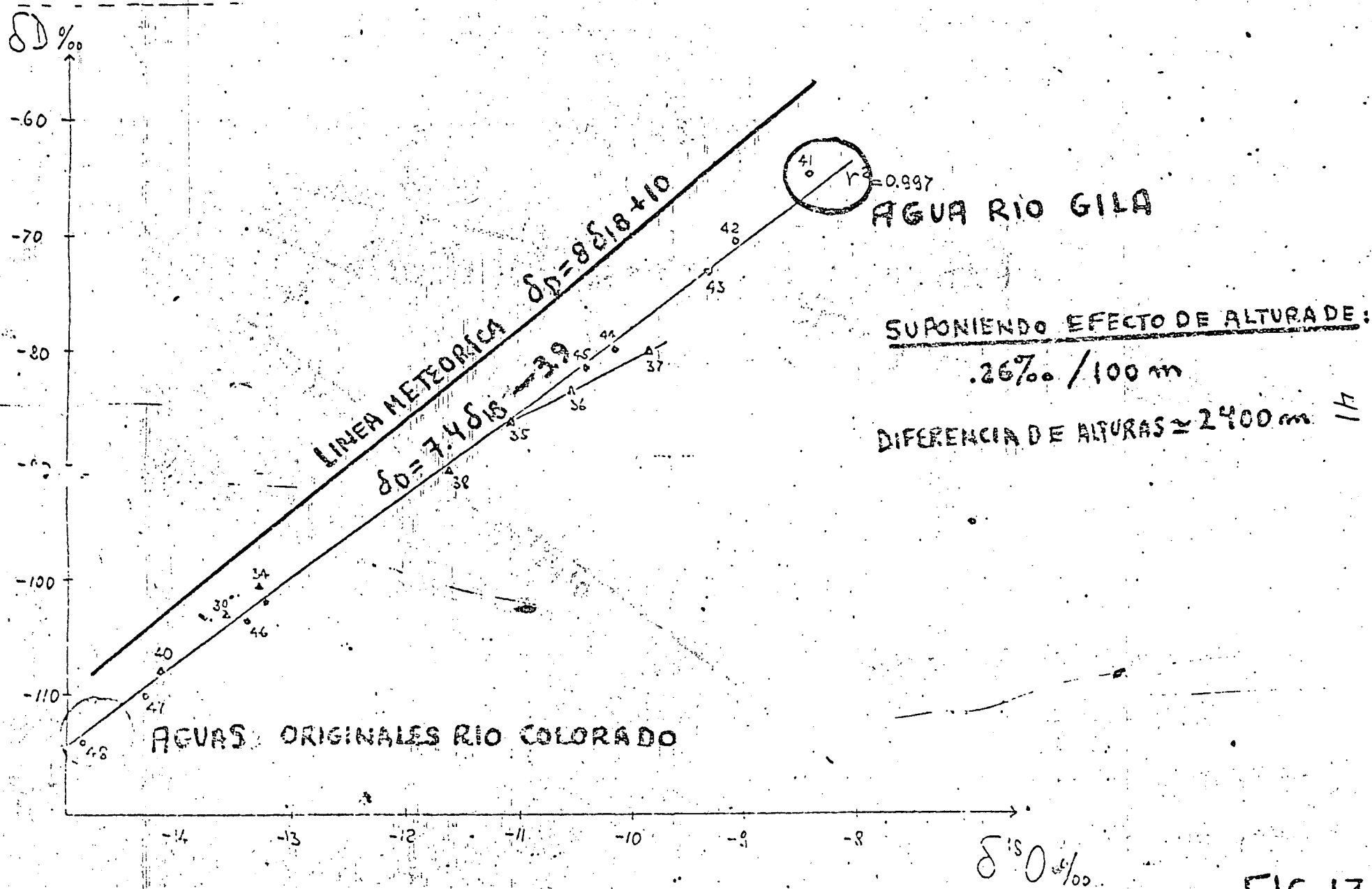


Fig. 13: Contenido en isótopos de ablos. Mosa de San Luis y zona sur.

FIG. 13

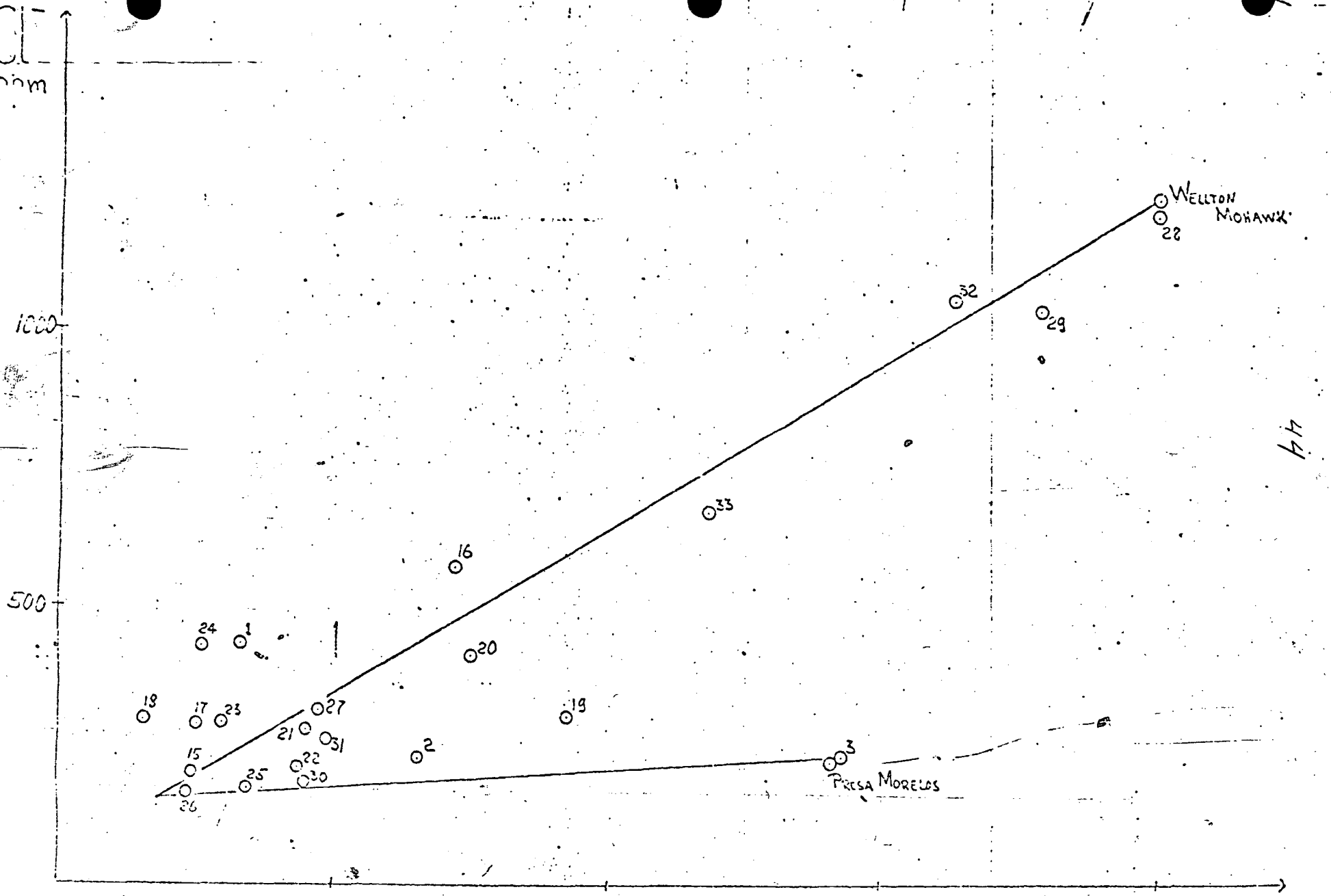


FIG 16 - ZONA ALDEANA AL RIO COLORADO

Fig. 16: Evolución del isótopo oxígeno-18 y del ion cloruro.

$\delta^{18}O\text{‰}$

DIRECTORIO DE ASISTENTES AL CURSO: EXPLORACION, CUANTIFICACION Y APROVECHAMIENTO DE RECURSOS HIDRAULICOS SUBTERRANEOS 1978.

1. OSCAR AGUILAR CAMACHO
S. A. R. H.
JEFE DEL DEPTO. DE INF.
ABRAHAM GLZ. 3-1°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 546.59.85
Pachuca 56
Valle Ceylán
Tlalnepantla, Edo. de Méx.
Tel. 390.19.37
2. RAUL BEECERRIL SANTANA
S. A. R. H.
ABRAHAM GONZALEZ 3-4°
MEXICO 6, D.F.
Tel. 566.18.59
Regina 137-12
México 1, D.F.
3. JORGE ALBERTO CANTO VERA
S.A.R.H.
SUPERVISOR DE ESTUDIOS
ABRAHAM GONZALEZ 3 ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.09.76
Río Ganges 82-B
México 5, D.F.
Tel. 511.55.28
4. MARIA AVELINA CARRILLO LOPEZ
S.A.R.H.
PROCESAMIENTO Y CONTROL DE DATOS
ABRAHAM GLZ. 3-4°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.18.59
Reforma. 630 Nte.
Tlatelolco
México 3, D.F.
Tel. 529.91.00
5. JOSE MARIO CASTELLANOS RIZO
S.A.R.H.
AUXILIAR DE RESIDENCIA
V. Puente 359
Morelia, Michoacán
TEL. 2547
Xicotencatl 114
Chapultepec Nte.
Morelia, Mich.
6. VICTOR MANUEL COSTILLA RDZ.
S.A.R.H.
AUXILIAR TECNICO
Calle 10 # 272
CAMPECHE, CAMP
TEL. 65533
Calle 47 No.42
Campeche, Camp.
7. ALEJANDRA CORTES SILVA
INST. DE FISICA
TECNICO ACADEMICO
U.N.A.M.
TEL. 550.52.15 EXT. 3994
Tlacotalpan 86
Roma Sur
México 7, D.F.
Tel. 548.5878 y 564.23.56

8. JOSE LUIS DE LA FUENTE SEVERINO
S.A.R.H.
Av. I. Ramírez No. 20-2°
México 4, D.F.
Tel. 535.80.50
Unidad Fovissste
Av. Central 12-1
México 21, D.F.
Tel. 542.01.21
9. LUIS DE LA CARGA GOMEZ
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3 ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL . 535.08.17
Rojas 88
Col. Sn. Simón
México 3, D.F.
Tel. 583.41.57
10. CARLOS ANTONIO DE LA GARZA AYALA
COM. DEL PLAN. NAL. HIDRAULICO
TEPIC 39
MEXICO 7, D.F.
TEL. 564.17.62
Apdo. Postal 146
Sucursal "A"
Cuernavaca, Mor.
Tel. 3.46.81
11. ARMANDO ESLEBAN GAYOSSO ARIAS
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3 ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.0817
Sur 73 # 4450 Int. 405
Col. V. Piedad
México 13, D.F.
Tel. 538.42.51
12. ANDRES GARCIA ZOROZUA
DESARROLLO DE RECURSOS NATURALES
Minería 145
México 18, D.F.
TEL. 516.04.60
89 # 247 Edif. B 7-104
Col. Ermita
México, D.F.
Tel.
13. JOSE VICTORINO GASCA GLZ.
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3 ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.99.70
Santiago de Ch. 119
Zacatenco
México 14, D.F.
Tel. 754.28.73
14. JULIO C. GUILLEN APODACA
S.A.R.H.
Fracc. LOS LAGUITOS
TUXTLA GTZ. CHIAPAS
Bld. Monumental 17 Bis
La Lomita
Tuxtla Gutiérrez, Chiapas
Tel. 2.21.74
15. MIGUEL ANGEL GUERRA LEAL
BANCO DE MEXICO S.A.
GLZ. ORTEGA 309-A
ZACATECAS, ZAC.
TEL. 2.04.07
Ignacio Ramírez 106
Lomas de la Soledad
Zacatecas, Zac.
Tel. 2.24.78 y 227.16
16. JAIME JOEL GUTIERREZ ARROYO
S.A.R.H.
IGNACIO RMZ. 20
MEXICO 4, D.F.
TEL. 535.80.50
Roldán 40
México 1, D.F.
Tel. 522.40.79

17. CARLOS XAVIER GUTIERREZ MORENO
CONSTRUCTORA HUASTECA DEL NOROESTE S.A.
MORELOS 98-606
COL. JUAREZ
MEXICO, D.F.
TEL. 546.36.12

18. ING. IVO ANTONIO GUTIERREZ PULIDO
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3-ENTREPISO
MEXICO 6, D.F.
TEL.

19. ADALBERTO HERRERA NAJERA
INST. NAL. DE ENERGIA NUCLERA
INSURGENTES SUR 1079
COL. NOCHE BUENA
MEXICO 18, D.F.

Av. Universidad 1353-3
Col. Florida
México, D.F.

20. SANTIAGO HERNANDEZ CARDENAS
S.A.R.H.
PLAZA DE LA REP. 31-2°
MEXICO 1, D.F.

21. RAFAEL HERNANDEZ GARCIA
S. A. R. H.
5 DE FEBRERO 216-218 OTE.
DURANGO, DGO.
TEL. 1.25.54

Fresno 138-Ote.
Durango, Dgo.
Tel. 1.50.37

22. JOSE MANUEL JUAREZ NUÑEZ
CONSULTORES S.A.
INSURGENTES SUR 452.403
MEXICO 7, D.F.
TEL. 584.77.88

Note 12 No.90
Ecatepec, Edo. de México
Tel. 569.60.65

23. GORGINA LIMONES CENICEROS
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3-1°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 546.59.86

Reforma 668 Nte. Ent. E Depto. 1119
México 3, D.F.
Tel. 529.43.22

24. CESAR A. LOPEZ FERREIRA
S.A.R.H.
ABRAHAM GONZALEZ 3-4°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.18.59

A. VICENTE BERISTAIN 59
COL. VISTA ALEGRE
MEXICO 8, D.F.
TEL. 519.78.38

25. JESUS EDUARDO MARTINEZ TORRES
S.A.R.H.
ABRHAM GONZALEZ 3
MEXICO 6, D.F.
TEL. 566.18.59
AV. Ejército Nal. 1158 Depto. 17
México 10, D.F.
Tel. 557.93.81
26. ING. CARLOS MARTINEZ PIÑA
Elena 6-Depto.7
MEXICO 13, D.F.
TEL. 579.76.71
27. JAVIER MATUS VERA
SA.R.H.
ABRHAM GLZ. 3-3°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.02.75
Zapotecas M 320 Lote 37
Col. Azteca
Edo. de Méx.
28. LUIS MANUEL MEDRANO MORALES
S.A.R.H.
CLAVIJERO 19
JALAPA, VER.
TEL. 7.45.47
Retorno 48 # 19
Col. Avante
México 21, D.F.
29. ROBERTO D. MENDOZA CALDERON
S.A.R.H.
REFORMA 45-10°
MEXICO, D.F.
TEL. 592.12.42
Via # 267-6
Col. Nva. Sta. Ma.
México, D.F.
Tel. 355.63.71
30. JOAQUIN A. MUÑOZ CRUZ
GEOHIDROLOGIA Y ZONAS ARIDAS
S.A.R.H.
FRACC. LOS LAGUITOS
TUXTLA GUTIERREZ, CHIS.
TEL. 2.04.62
2 Nte. Pte. # 775
Tuxtla, Gutiérrez
Tel. 256.83
30. JUAN ORTIZ RAMIREZ
S. A. R. H.
V. PUENTE 359
MORELIA, MICH.
EL. 2.55.47
31. CONRADO REYES MOLINA
TECNICAS MODERNAS DE ING., S.A.
INSURGENTES SUR 550. -4°
MEXICO 7, D.F.
TEL. 574.76.55
DAN JUAN # 96
Col. Nativitas
México 13, D.F.
Tel. 579.48.61

32. JORGE RODRIGUEZ GOMEZ
S.A.R.H.
P. DE LA REFORMA 46
MEXICO, D.F.
TEL. 592.57.66
Ignacio Mariscal 119 Depto.2
Tabacalera
México 1, D.F.
33. JOSE FCO. RDZ. ESPONOSA
S.A.R.H.
CALLE 10 # 219
CAMPECHE, CAMPECHE
TEL. 6.55.33
Av. Resurgimiento 47
Campeche , Campeche
34. JUAN SALAZAR PACHECANO
S.A.R.H.
Reforma 45 -10°
México 1, D.F.
Tel. 592.01.08
Reforma Nte. 630 Depto.903
México 3, D.F.
Tel. 529.92.80 Ext. 903
35. JOSE ROGELIO SANCHEZ LEON
D . E . R . N . A .
Minería 145
México 18, D.F.
TEL. 516.04.60 EXT. 166
Nte. 89 A # 498
Col. Electricistas
México 16, D.F.
Tel. 561.42.81
36. MARTIN A. SOLIS PEÑA
DEPTO. DE PROYECTOS DE RIEGO
POR ASPERSION
P. DE LA REFORMA 46
MEXICO, D.F.
TEL. 592.57.66
Lieja No. 40
Col. Juárez
México 6, D.F.
37. SALVADOR TAPIA DIAZ DE LEON
S.A.R.H.
P. DE LA REFORMA 46
MEXICO, D.F.
TEL.
Reforma 630
México, D.F.
38. OSCAR TORIZ NAVARRO
SERVICIOS GEOLOGICOS S.A.
RIO DUERO 24
MEXICO 5, D.F.
TEL. 525.00.40
Cascada 920 Bis-1
México 13, D.F.
TEL. 539.58.09
39. JOSE ANDRES VAZQUEZ ZUÑIGA
S.A.R.H.
ABRAHAM GLZ. 3-3°
MEXICO 6, D.F.
TEL. 535.02.75
Washington 75-6
Col. Moderna
México 13, D.F.
Tel. 590.36.26

40. LUIS VELAZQUEZ A.
COMISION DEL PLAN. NA. HIDRAULICO
TEPIC 40
MEXICO 7, D.F.
TEL. 684.06.68
Manzanillo 93
Col. Roma
México 7, D.F.
41. JUAN MANUEL VELAZQUEZ M.
S.A.R.H.
AV. 5 DE FEB. 118 OTE.
DURANGO, DGO.
TEL. 2.18.41
Av. 20 de Nov. 304 Ote.
Durango, Dgo.
42. LUIS VELAZQUEZ RAMIREZ
UNIV. AUT. DE CHAPINGO
CHAPINGO, EDO. DE MEX.
Zootecnia 5
Palacio de la Rosa
Chapingo, Edo. de Méx.
Tel. 585.45.55-267
43. RAUL FDO. VERDUZCO MURILLO
C. F. E.
Chicoasén, Chiapas
Chiapas, Chiapas
Michoacán 54-6
México 11, D.F.
Tel. 514.17.94
44. JAVIER VERTIZ MACIAS
S.A.R.H.
REFORMA 107 -1°
MEXICO 4, D.F.
TEL. 566.95.58
And. 28 Edif. 28-B No.2
Alianza Popular FOVISSSTE
México 21, D.F.
45. ROBERTO WONG URREI
I.S.S.S.T.E.
AV. JUAREZ 154
MEXICO, D.F.
TEL. 535.85.79
Av. Sn. Bernabe 393
San Jerónimo
México, D.F.
Tel. 595.16.45