

AMBIENTE, ENERGÍA Y TELECOMUNICACIONES

(Esta norma fue dejada sin efecto por el artículo 2° del acuerdo N° 60 del 12 de junio de 2012, "Aprueba Metodologías Hidrogeológicas para la Evaluación del Recurso Hídrico")

DIRECCIÓN DE AGUA

INSTITUTO COSTARRICENSE DE ACUEDUCTOS

Y ALCANTARILLADOS

SERVICIO NACIONAL DE AGUAS SUBTERRÁNEAS,

RIEGO Y AVENAMIENTO

METODOLOGÍAS HIDROGEOLÓGICAS PARA LA

EVALUACIÓN DEL RECURSO HÍDRICO

CAPÍTULO 1

Generalidades

Objetivo: El presente reglamento tiene por objeto la regulación de las metodologías hidrogeológicas que evalúan los recursos hídricos subterráneos.

Ámbito de aplicación: están sometidos a este reglamento todas las personas físicas y jurídicas, públicas y privadas, que deberán utilizar metodologías hidrogeológicas para la evaluación de los recursos hídricos.

[Ficha artículo](#)

CAPÍTULO 2

Definiciones

Para efectos de la aplicación de este reglamento en el tema de aguas subterráneas se definirán los siguientes términos como sigue:

Acuífero: Formación o formaciones geológicas que son capaces de almacenar y transmitir agua en cantidades aprovechables bajo la acción de gradientes hidráulicos.

Acuífero artesiano o surgente: corresponde con un acuífero confinado cuyo nivel piezométrico se encuentra sobre la superficie del terreno de forma que cuando se perfora el agua fluye en la superficie.

Acuífero colgado: acuífero que contiene un volumen de agua subterránea de dimensionadas pequeñas, soportada por un estrato de una conductibilidad hidráulica menor.

Acuífero confinado: acuífero limitado por formaciones de bajas conductibilidades hidráulicas y tiene una presión mayor que la atmosférica. De acuerdo con el coeficiente de almacenamiento estos acuíferos tienen valores de 1×10^{-4} o menores.

Acuífero libre o no confinado: Es aquel en el que su límite superior se encuentra a presión atmosférica. Los coeficientes de almacenamiento tienen valores de 1×10^{-2} .

Acuífero semiconfinado: Acuífero cubierto por un estrato de una conductibilidad hidráulica menor, por la cual se puede drenar agua dependiendo de los niveles piezométricos. Los coeficientes de almacenamiento tienen valores de 1×10^{-2} y 1×10^{-4} .

Aforos diferenciales: metodología que establece la medición de caudales de un cauce en secciones contiguas, utilizada para estimar la relación de intercambio de agua entre un cauce y un acuífero.

Área de recarga: corresponde con el área de un acuífero, donde el agua infiltra y lo recarga.

Área de descarga: pueden ser de dos tipos: natural y artificial. La descarga natural es cuando el nivel de agua subterránea intercepta la superficie en forma de humedales, manantiales, flujo base y otros ecosistemas que dependen de agua subterráneas. La descarga artificial se da por medio de pozos o cualquier otro método mecánico.

Balance hídrico: en un sistema hidrológico donde se determina las entradas (precipitación, flujos laterales y retornos) y salidas (flujo subterráneo, flujo base y extracciones).

Balance hídrico de suelos: es la cantidad de agua que cede el suelo saturado, como recarga a un acuífero.

Capacidad de campo: grado de humedad de una muestra que ha perdido toda su agua gravitativa. Corresponde aproximadamente al contenido de agua que retiene una muestra de suelo saturada y luego sometida a una tensión de $-0,33$ bares.

Coefficiente de almacenamiento (S): Agua que puede ser liberada por un prisma vertical del acuífero de sección igual a la unidad y altura equivalente al espesor saturado del mismo cuando se produce un descenso unidad del nivel piezométrico. Es un valor adimensional. En acuíferos libres su valor coincide con la porosidad drenable ($0,1-0,001$). En acuíferos cautivos está ligado a la compresibilidad del agua y del medio acuífero, y su valor suele oscilar entre 10^{-5} y 10^{-3} .

Conductividad hidráulica (k): es el volumen de agua que deja pasar una formación geológica a través de una sección en un tiempo determinado, es decir tiene unidades de velocidad. La conductividad hidráulica depende de la geometría del medio (tamaño de los granos, coeficiente de uniformidad y porosidad) y de las propiedades del fluido (peso específico y viscosidad dinámica).

Cuenca hidrográfica: Área de superficie delimitada por una divisoria topográfica de aguas, donde todas las aguas drenan a un mismo punto (río, lago, mar). La cuenca como sistema integra diferentes subsistemas (político, económico, biológico, cultural, entre otros) y el agua es el agente integrador de todos los procesos en la misma.

Cuenca hidrogeológica: se refiere a la cuenca de aguas subterráneas, que puede o no coincidir con la cuenca hidrográfica. Queda definida por la divisoria de los sistemas de flujo subterráneo.

Densidad aparente: masa por unidad de volumen (kg/m^3), incluyendo los vacíos de una muestra de suelo seco.

Efluencia: cuando el acuífero alimenta un drenaje o cuerpo de agua.

Escorrentía superficial directa: parte del agua de lluvia que circula por la superficie del terreno y confluye a los ríos, arroyos y otras masas de agua.

Evapotranspiración Potencial (ETP): es el resultado del proceso por el cual el agua cambia de estado líquido a gaseoso y directamente o a través de las plantas vuelve a la atmósfera en estado de vapor. Es la suma de la evaporación y transpiración.

Flujo base: es el flujo de agua que vuelve al sistema superficial. En algunos casos si la cuenca es cerrada es el drenaje del agua subterránea.

Flujo de retorno: es el flujo de agua que vuelve al sistema (cauce fluvial o al agua subterránea) después de ser utilizada en los diferentes usos.

Flujo subterráneo: es el caudal que pasa por una sección de acuífero delimitada por dos líneas de flujo.

Flujo subsuperficial: es un porcentaje de precipitación-infiltración que no se incorpora a la recarga del acuífero y más bien fluye horizontalmente hacia sitios o zonas preferenciales (ríos o quebradas). No se considera acuífero.

Gradiente hidráulico: En un medio poroso, es la disminución de la altura piezométrica por unidad de distancia en la dirección del flujo del agua subterránea. Representa la pérdida de energía por unidad de longitud recorrida.

Infiltración: movimiento lento (gravedad) del agua a través del suelo-roca (zona no saturada) hasta el nivel de aguas subterráneas.

Influencia: cuando el drenaje o cuerpo de agua recarga el acuífero.

Línea isofreática, piezométrica o equipotencial: líneas que unen puntos que tienen el mismo potencial hidráulico.

Manantial: es el flujo de agua subterránea que aflora en la superficie debido a cambios topográficos, zonas preferenciales, rasgos geológicos-estructurales como fallas, o cambios en la conductividad hidráulica, fracturas o discontinuidades. Algunos manantiales tienen una relación muy importante con los procesos de precipitación-infiltración y por lo tanto disminuyen su caudal en épocas de poca precipitación.

Microcuenca: Área que desarrolla su drenaje directamente a la corriente principal de una subcuenca. Varias microcuencas pueden conformar una subcuenca.

Modelo hidrogeológico conceptual: es un esquema lógico, tanto a nivel cualitativo como cuantitativo, que describe las propiedades, condiciones, procesos y potencialidades de los acuíferos, permite entender el funcionamiento de los acuíferos, para predecir su comportamiento y determinar sus recursos explotables.

Nivel dinámico: también llamado nivel de bombeo, porque es producido cuando comienza la descarga del acuífero por un pozo. Este nivel depende del caudal de bombeo, del tiempo de bombeo y de las características hidrogeológicas del acuífero.

Nivel estático: es la profundidad del nivel de agua subterránea en la formación acuífera.

Permeabilidad intrínseca: es una característica propia de los materiales y es dependiente de la sección por donde circule el fluido. Esta característica depende de las propiedades del medio y es

independiente del fluido.

Piezómetro: Corresponde con un pozo cuyo uso exclusivo es para monitoreo de niveles y toma de muestras de calidad del agua.

Porosidad eficaz: se refiere al porcentaje de poros interconectados que permiten la circulación de fluidos.

Punto de marchitez: grado de humedad de un suelo que rodea la zona radicular de la vegetación, tal que la fuerza de succión de las raíces es menor que la de retención del agua por el terreno y en consecuencia, las plantas no pueden extraerla.

Quebrada: Área que desarrolla su drenaje directamente a la corriente principal de una microcuenca. Varias quebradas pueden formar una microcuenca.

Rendimiento sostenible de un acuífero: puede considerarse como un balance hídrico donde se contempla el agua recargada, el flujo subterráneo, el agua extraída, retornos y la descarga que alimenta a los ecosistemas naturales.

Subcuenca: Área que desarrolla su drenaje directamente al curso principal de la cuenca. Varias subcuencas pueden conformar una cuenca.

Transmisividad (T): de un sistema acuífero, es aquella que mide la cantidad de agua, por unidad de ancho, que puede ser transmitida horizontalmente a través del espesor saturado de un acuífero con un gradiente hidráulico igual a 1 (unitario). Comúnmente es definida como el producto de la conductividad hidráulica y el espesor saturado del acuífero, sin embargo los valores de transmisividad varían mucho en el espacio.

Vulnerabilidad de acuíferos: se puede definir como el nivel de penetración con que un contaminante alcanza una posición específica en un sistema acuífero, después de su introducción en alguna posición sobre la zona no saturada. También se define como la susceptibilidad natural que presenta un acuífero a la contaminación y está determinada por las características intrínsecas del mismo.

Zona No Saturada: corresponde a aquella parte del subsuelo donde los poros no se encuentran ocupados completamente con agua.

Zona saturada: corresponde a aquella parte del subsuelo que se encuentra con sus poros ocupados completamente por agua. Esta parte del subsuelo se denomina acuífero.

Zona de captura: corresponde con el área que contribuya o cede agua de forma directa a un pozo o manantial.

[Ficha artículo](#)

CAPÍTULO 3

Balance Hídrico de Aguas Subterráneas y Rendimiento Seguro

Para la elaboración del balance hídrico de aguas subterráneas se debe utilizar la metodología

de balance de humedad de suelos desarrollado por Schosinsky (2006)(12), que es una combinación del método de precipitación que infiltra y balance de humedad de suelos.

Para realizar el balance hídrico se debe contemplar los siguientes componentes:

1. Delimitación de la cuenca hidrogeológica o en casos demostrados de coincidencia de la cuenca hidrográfica con la hidrogeológica, se podrá utilizar la hidrológica (cuenca, sub-cuenca o microcuenca).
2. Climatología, con la precipitación promedio mensual.
3. Evapotranspiración, se recomienda la metodología de Hargreaves (10).
4. Tipos de suelo, pendiente, capacidad de campo, punto de marchitez a partir de la clasificación de suelos (laboratorio: capacidad de campo, punto de marchitez, granulometrías, densidades, contenidos de humedad, límites, densidad aparente y profundidad de raíces).
5. El balance hídrico (recarga potencial), debe contener al menos:
 - a) Flujo base (medición por aforos o estación fluviográfica).
 - b) Flujo subterráneo.
 - c) Extracción de agua de pozos y/o manantiales, se utilizarán los datos de caudal de los expedientes de concesiones de aprovechamiento den ente encargado y en el caso de que no esté concesionado se utilizará el caudal indicado en el permiso de perforación.
 - d) Agua de retorno.
 - e) Rendimiento sostenible de un acuífero.

Para casos particulares en donde se cuente con redes de monitoreo, se podrá definir la recarga a partir de los cambios de los niveles de aguas subterráneas.

Se debe acompañar de un modelo hidrogeológico que debe contemplar: mapas, perfiles geológicos-hidrogeológicos, red de flujo (elaborada con manantiales y pozos), tipos de acuíferos, parámetros (coeficiente de almacenamiento, transmisividad, conductividad hidráulica) y se recomienda el uso de trazadores e isótopos.

Se recomienda incluir dentro del cálculo de balance hídrico el caudal de retorno. En caso de que no haya estaciones fluviográficas en la salida de la cuenca, que permitan calcular el flujo base, se podrán utilizar aforos puntuales medidos o históricos cada mes para establecer la curva de recesión y determinar un flujo base aproximado.

Para la determinación de efluencia e influencia de los cuerpos de agua respecto al acuífero evaluado, se deberán realizar aforos diferenciales en rangos conforme al siguiente detalle: microcuencas se deberán realizar entre de 50 y 100 metros espaciados longitudinalmente, en subcuencas entre 100 y 500 metros y en cuencas entre 500 a 1000 metros.

El rendimiento sostenible puede considerarse como un balance hídrico donde se contempla el agua recargada, el flujo subterráneo, el agua extraída, retornos y la descarga que alimenta a los ecosistemas naturales. Se ha considerado que se puede dejar el flujo base y la descarga subterráneas como rendimiento sostenible, o también podría ser una fracción de la recarga. Sin embargo a partir del monitoreo se puede obtener un caudal de explotación mayor que provenga del flujo base o descarga del acuífero. Estos análisis serán definidos por parte de las instituciones que intervienen en la gestión de los recursos hídricos.

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 4

Intrusión Salina

Para los pozos localizados a menos de un kilómetro de la pleamar conforme el Decreto 17390-MAG-S, se puede usar el valor de conductividad eléctrica del agua como indicador de la posibilidad de intrusión salina, para ello se utilizará el valor de referencia de 400 uS/cm (según Decreto 32327-S del 03 de mayo de 2005) y para valores superiores deberá analizarse el tipo de roca y el proceso de intrusión salina. Para tener mayor certeza a la hora de caracterizar zonas con intrusión salina, se recomienda utilizar relaciones físico-químicos como también utilizar el bromuro como elemento conservativo del agua de mar. En caso de existir otros agentes de contaminación debe ser considerados en los análisis, por ejemplo: excretas animales, aplicación de agroquímicos, rellenos sanitarios y basureros.

Para los estudios de intrusión salina se recomienda utilizar el método de Glover (6). En los casos, en donde el fondo de la perforación este por encima del nivel del mar, no es necesario aplicar las metodologías para el cálculo de intrusión salina, para ello se debe justificar mediante el modelo hidrogeológico conceptual y adjuntar perfil topográfico hidrogeológico, que permita concluir que conforme el nivel del agua subterránea no existe posibilidad de contaminación por intrusión salina.

En caso de no contar con información básica para la elaboración de los estudios de intrusión salina se podrán utilizar métodos indirectos como la geofísica o se deberán realizar pozos exploratorios.

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 5

Pruebas de Bombeo

Conforme el Decreto 35884-MINAET, todos los aprovechamientos de agua subterráneas deberán realizar pruebas de bombeo, de acuerdo a los siguientes lineamientos:

Todos los informes finales de los pozos, deberán adjuntar la interpretación de las pruebas de bombeo. Dichas pruebas deberán tener una duración mínima de 24 horas, según Decreto 35884-MINAET, sin embargo para uso urbanístico (poblacional) la prueba deberá ser de 72 horas.

En casos particulares, en los que se demuestre claramente con criterios técnicos hidrogeológicos, la duración de las pruebas podría ser de menor duración. Esto podría aplicar en

áreas en donde no resulta conveniente extender el radio de influencia a una determinada distancia, como ejemplo en zonas costeras con riesgo de intrusión salina por largos bombeos, o por afectaciones a otras captaciones cercanas.

Para acuíferos libres, se utilizará la metodología de Neuman (6), para acuíferos confinados Thies y Jacob (6) y para los semiconfinados se usará la metodología de Hantush (6).

A partir de los datos de las pruebas de bombeo se determinaran los parámetros del acuífero, particularmente la transmisividad, conductividad hidráulica y coeficiente de almacenamiento (siempre y cuando exista un pozo testigo o de observación). En caso de que requiera el pozo de observación será definido por las instituciones públicas competentes.

Se deberá presentar la curva de recuperación con un mínimo de 80%.

Las pruebas de bombeo deberán entregarse a las instituciones públicas competentes en formato digital de hoja electrónica e impresa. También se adjuntarán: los datos de campo e interpretación de las pruebas.

[Ficha artículo](#)

CAPÍTULO 6

Radios de influencia entre pozos y cuerpos de agua

Para la determinación del radio de influencia entre pozos y cuerpo de agua se deberán utilizar la siguiente metodología:

a) Acuíferos libres: utilizar la ecuación de flujo de Jacob (6).

b) Acuíferos confinados: para estos casos aplicar los siguientes pasos: i) definir la red de flujo (modelo conceptual), ii) calcular la zona de captura del pozo ($Q=T*i*L$) y iii) calcular el descenso del pozo de bombeo a partir de la siguiente fórmula:

$$\Delta s = 2,3Q/4\pi T \log 2,25 Tt/r^2 s$$

donde:

Δs =abatimiento (m)

r = radio del pozo a perforar

Q = futuro caudal de bombeo m³/d

T = Transmisividad m²/d

t =tiempo de bombeo (días)

s =coeficiente de almacenamiento

Para el caso de acuíferos confinados se aceptará la interferencia con otro pozo siempre que no supere un 25% del abatimiento del pozo de bombeo.

c) Acuíferos semiconfinados: se deberá calcular la interferencia con los acuíferos superiores

Hantush (6).

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 7

Zonas de recarga

Para definir las zonas de recarga se debe elaborar el modelo hidrogeológico, el cual debe incluir: mapas y perfiles geológicos-hidrogeológicos, red de flujo (elaborada con manantiales y pozos), tipos de acuíferos, parámetros (coeficiente de almacenamiento, transmisividad, conductividad hidráulica) y se recomienda el uso de trazadores e isótopos.

Los métodos que serán aceptados para determinación de la infiltración de los suelos serán los siguientes:




a) Método de anillos (Método de Kostiaikov (13)): esta diseñado para medir velocidad de infiltración, sin embargo cuando la velocidad esta estabilizada se asume como la conductividad hidráulica del medio. Este método se utilizará básicamente estudios de balance hídrico (recarga acuífera) y además para el cálculo de tiempos de tránsito se deben realizar a una profundidad representativa del estrato geológico.

b) Método de Porchet, Lefranc y Guelph (5-8-9): están diseñados para medir conductividad hidráulica y se emplea básicamente para estudios de cálculo de tiempos de tránsito. El método de Lefranc debe aplicarse dependiendo de la configuración del agujero y del factor de forma (ver tabla número 1).

Tabla 1

Pruebas de Conductividad Hidráulica

Formas de factores para el cálculo de permeabilidades mediante la variable de prueba principal

SE	CONDICIÓN	DIAGRAMA	FORMA FACTOR	PERMEABILIDAD MEDIANTE LA VARIABLE DE PRUEBA PRINCIPAL	APLICACIONES
	Agua saturado, suelo arcilla del fondo		$F = \frac{2L}{r^2}$	$k = \frac{2.303}{4.535} \frac{Q}{h_1 - h_2} \frac{L}{t}$	Usado para determinación de permeabilidades en profundidades bajas por debajo de la tabla de agua. Puede dar resultados poco fiables en la prueba de caída de carga por la sedimentación en el fondo del agujero.
OBSERVACION: POZO O PIEZOMETRO EN ZONA SATURADA EN UN ESTRATO ISOTROPICO DE PROFUNDIDAD INFINITA.	Agua saturado, entubado a la longitud "L" de la extensión perforada		$F = L \frac{2.303}{(h_1 - h_2)}$	$k = \frac{2.303}{4.535} \frac{Q}{h_1 - h_2} \frac{L}{t}$	Usado para determinación de permeabilidades a profundidades mayores por debajo de la capa freática.
	Agua saturado, columna de suelo dentro de la cubierta a la altura de "L"		$F = \frac{2.303}{2.78 + 0.5L}$	$k = \frac{2.303}{4.535} \frac{Q}{h_1 - h_2} \frac{L}{t}$	El uso principal es para permeabilidades en dirección vertical en suelos anisotrópicos.

Para todos los métodos anteriores (doble anillo, de Porchet y Lefranc) deberá considerarse el estado de saturación del suelo.

El método de pruebas de infiltración establecido en las normas de diseño de tanques sépticos para urbanizaciones y fraccionamientos del A y A: serán empleadas únicamente para esos fines (diseño del campo de drenajes de los tanques séptico).

Se debe presentar la memoria de cálculo impresa de cada prueba con sus respectivos datos de campo.

Los métodos que se recomiendan para determinar la conductividad hidráulica (acuífero) y que se utilizaran en la definición del modelo conceptual son:

- a) Método de Lugeon (3)
- b) Slug Test (6)
- c) Pruebas de Bombeo

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 8

Cálculo de Tiempo de Tránsito de Contaminantes

Orgánicos, Inorgánicos y Bacterias

Para el cálculo de tiempos de tránsito de contaminantes orgánicos se podrá utilizar la ecuación de retardación:

$$R = \frac{v}{v_c} = 1 + \frac{\rho_b}{n} K_d$$

- R = retardación
- v = velocidad del agua
- v_c = velocidad del contaminante
- n = porosidad %
- k = conductividad hidráulica (m/día)
- ρ_b = densidad del suelo (Kg/m³)
- K_d = parámetro de retardación del suelo en función de su textura

Sin embargo para utilizar la ecuación anterior, se deberá realizar la determinación en el laboratorio del K_d (coeficiente de partición), en caso contrario deberá utilizar la ecuaciones de flujo de Darcy. Las ecuaciones de movimiento de contaminantes además de tomar en cuenta la heterogeneidad del medio, como las fracturas, macroporos, diaclasas y discontinuidades, también deberán considerar las propiedades intrínsecas de los compuestos, sean estas bacterias, compuestos orgánicos, químicos y pesticidas.

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 9

Métodos de Vulnerabilidad Hidrogeológica

Se recomienda el uso de los siguientes métodos de vulnerabilidad, según las condiciones hidrogeológicas del medio y de la información existente en la zona: Drastic, Sintacs, Epik, GOD, BGR (2).

Para determinar el análisis de peligro de contaminación por hidrocarburos, se utilizará la metodología combinada de tiempos de tránsito en la zona no saturada y el cálculo de la vulnerabilidad intrínseca por el método del GOD. Con el valor de los tiempos de tránsito calculados anteriormente, buscar en la tabla 2 el factor de seguridad y multiplicarlo por la vulnerabilidad intrínseca y finalmente obtenemos la vulnerabilidad específica final o peligro de contaminación.

Tabla 2

Valores del Factor de Seguridad para el Cálculo
de la Vulnerabilidad Intrínseca del
Acuífero para Hidrocarburos

>7500	7500 - 5250	5250 - 2500	2500 - 1500	1500 - 750	750 - 380	380 - 190	190 - 95	Factor de Seguridad
1.00	1.25	1.5	1.7	2.0	2.5	3.0	3.5	

SENARA (2005) (11)

En este tipo de estudios también deberá calcularse el desplazamiento y extensión de la

posible pluma de contaminación:

$$D = 100 * V / A * R * K$$

D = profundidad m

V = volumen del hidrocarburo (m3)

A = área de infiltración (m2)

R = capacidad de retención (l/m3)

K = factor de protección de la viscosidad

El factor k corresponde a 0,5 para gasolinas (hidrocarburos viscosas), 1,0 para gasóleos y 2,0 para hidrocarburos muy viscosos. R tiene valores, bloques y grava gruesa 5, grava y arena gruesa 8, arena gruesa-media 15, arena media a fina 25 y arena fina y limo 40.

También se propone la ecuación (Auge, 2004 (1)):

$$S = (1000 * V - A * R * b * k) / F$$

S = máxima extensión del hidrocarburo sobre la superficie freática

V = volumen de hidrocarburo infiltrado (m3)

A = área de infiltración en la superficie (m2)

R = capacidad de retención (l/m3)

b = espesor saturado del acuífero (m)

F = cantidad de hidrocarburo retenido por encima de franja capilar (l/m2 o mm)

F para gravas 5, arenas medias 12, arenas finas 20 y limos 40.

Para los diseños constructivos de las estaciones de servicio, se deberá acatar la legislación vigente.

Para determinar el espesor de la zona no saturada "b", utilizada en los cálculos de los tiempos de tránsito, se deberá emplear el nivel de piso de la excavación donde se instalarán los tanques de almacenamiento de hidrocarburos hasta el nivel de agua subterránea.

Se deberán de construir piezómetros exploratorios para los casos de instalación de estaciones de servicios de hidrocarburos u otros compuestos orgánicos, rellenos sanitarios, cementerios, bodegas de almacenaje de sustancias contaminantes y otros. Los diámetros de armado será de 75 milímetros (tubería plástica) como máximo y la profundidad de la perforación deberá estar 5 metros por debajo del nivel de agua subterránea (acuíferos más importante de la zona), utilizando el nivel de agua subterránea mínimo del período más seco. En cada caso se evaluará el método de perforación (sacanúcleos, rotación, percusión y otros), donde la ubicación estará en función de las características hidrogeológicas del medio. Se deberá colocar como mínimo 1 piezómetro aguas abajo y otro aguas arriba de la estación de servicio u otras actividades mencionadas anteriormente.

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 10

Zonas de protección de pozos

Las zonas de protección de pozos debe ser una herramienta básica de protección de los acuíferos. Se debe definir la zona de captura del pozo utilizando la ecuación analítica de Darcy (ancho y punto de no retorno) y una zona de protección bacteriológica (70 días en medios porosos y 100 días en medios fracturados) definida con la metodología de radio fijo:

$$r = (Q t / 3,1415 * n * b)^{0,5} (4).$$

r = radio m

Q = caudal m³/día

n = porosidad del acuífero

b = espesor del acuífero (m)

t= tiempo (días de bombeo, 70 o 100 días)

En la zona de captura delimitada se pueden permitir las actividades que dependiendo de la vulnerabilidad, amenaza y peligro no causen contaminación de los acuíferos.

El diseño de pozos debe contemplar todas las características definidas en el Reglamento de Perforación de Pozos para la Exploración y Aprovechamiento de Aguas Subterráneas vigente.

Los piezómetros de investigación para monitoreo de aguas subterráneas deben solicitar permiso según el Reglamento de Perforación vigente. En las zonas especiales de protección las instituciones solicitantes de los piezómetros deberán supervisar el diseño de los mismos.

En toda perforación para la extracción de agua subterráneas debe colocar una tubería de un diámetro de 3,81 centímetros con el objeto de medir los niveles de agua subterránea, éste debe ser instalado desde la superficie del terreno hasta dos metros debajo del nivel dinámico, así mismo debe dejar previsto un sistema de tubería que permita la medición de caudal, desde la superficie del terreno.

[Ficha articulo](#)

CAPÍTULO 11

Profesionales responsables de Estudios Hidrogeológicos

(Nota de Sinalevi: Mediante publicación en La Gaceta N° 4 del 6 de enero del 2011 se dispuso lo siguiente: ". No se lea el Capítulo 11. Sobre "Los profesionales responsables de estudios hidrogeológicos")

De acuerdo con la Ley Orgánica del Colegio de geólogos de Costa Rica, artículo 8, punto d) corresponde a los profesionales en geología debidamente incorporados al Colegio de geólogos de Costa Rica, todas las actividades mencionadas anteriormente en el presente reglamento.

Bibliografía:

- (1) Auge, M.; (2004): Hidrogeología Ambiental. Universidad de Buenos Aires, Argentina. 13-15 pág.
- (2) Auge, M.; (2004): Vulnerabilidad de Acuíferos. Revista Latinoamericana de Hidrogeología, Buenos Aires Argentina. n.4 85-103 pág.
- (3) Centro Peruano Japonés de Investigaciones Sísmicas Y Mitigación de Desastres, (1992): Seminario Taller de Mecánica de Suelos y Exploración Geotécnica. Lima Perú. 27-37 pág.
- (4) Chin, D.A.; (2000): Water-Resources Engineering. Prentice Hall. Upper Saddle River , New Jersey. 562-563 pág.
- (5) Custodio, E. & Llamas, M.R.; (2001): Hidrología Subterránea, Segunda Edición. Editorial Omega. España. 345-346 pág.
- (6) Fetter, C.W.; (1988): Applied Hydrogeology. Fourth Edition. Prentice Hill. Upper Saddle River, new Jersey. 150-218 y 327-337 pág.
- (7) Gary, P. Curtis, Paul V. Roberts & Martin Reinhard; (1986): A natural gradient experiment on solute transport in a Sand aquifer 4. Sorption of organic solutes and its influence on mobility. Water Resources Research Vol. 22 N° 13, 2059-2067 pág.
- (8) J. Dafonte Dafonte, M. Valcárcel Armesto, X.X. Neira Seijo & A. Paz Gonzales; (1999): Análisis de los métodos de cálculo de la conductividad hidráulica saturada de campo medida con permeatro de Guelph. Estudios de la zona no saturada del suelo. Tenerife España. ISBN 84.
- (9) Lambe, W.T., Whitman, R.V.; (1972): Mecánica de Suelos. Editorial Noriega Limusa. México D.F. 303-304 pág.
- (10) Monsalve, G.; (1999): Hidrología en la Ingeniería. 2ª. Edición, Editorial Escuela Colombiana de Ingeniería. ALFAOMEGA. 182 pág.
- (11) SENARA (2009): Procedimiento técnico para el análisis de los trámites de hidrocarburos (tanques de autoconsumo y estaciones de servicio). Documento Interno de la Dirección de Investigación y Gestión Hídrica DIGH.
- (12) Shosinsky, G.; (2006): Cálculo de la Recarga Potencial de los Acuíferos mediante un balance hídrico de suelos. Revista Geológica de América Central 34-35:13-30 pág.
- (13) Warren F. (1980): Manual de Laboratorio Física de Suelos. Instituto Interamericano de Ciencias Agrícolas. 158-169 pág.

San José, 21 de octubre del 2010.-

[Ficha articulo](#)

Fecha de generación: 02/10/2014 10:41:33 a.m.