

آبھائی زیر زمینی

فصل اول

کلیات

موضوعات مورد مطالعه در این فصل

- ✓ اهمیت استفاده از آبهای زیرزمینی
- ✓ تاریخچه بهره برداری از آبهای زیرزمینی

اهمیت استفاده از آبهای زیر زمینی

آب زیر زمینی یکی از مهمترین منابع تامین آب شیرین مورد نیاز انسان است. بهره برداری از منابع آب زیر زمینی، برای مصارفی چون کشاورزی، صنعت و شرب، توسعه زیادی پیدا کرده است. در حال حاضر در کشور ما حدود 49 میلیارد متر مکعب آب از منابع زیر زمینی برداشت میشود.

تاریخچه استفاده از آب زیرزمینی

اولین راه بهره برداری از آب زیرزمینی احتمالاً چاه بوده است. قدیمی ترین چاه آبی که تاکنون بجای مانده در دره رود سند است که ساختمان آنرا به 6000 سال پیش می دانند. ایرانیان مبتکر ساختن قنات هستند و از 3000 سال پیش شروع شده و به دیگر نقاط گسترش پیدا کرده است.

فصل دوم

آب در زمین و لایه های آبدار

موضوعات مورد بحث در این فصل

- ✓ ویژگیهای فیزیکی و سنگ شناسی محیطهای متخلخل
- ✓ پخش آب در زمین
- ✓ لایه آبدار یا سفره آب زیرزمینی

- ☞ آب در زیر زمین در منافذ و فضاهای خالی سنگها و خاکها جمع می‌شود
- ☞ اصطلاح آب زیر زمینی را برای بخشی از آبهای زیر سطح زمین بکار می‌برند که به وسیله چاه، چشمه یا قنات قابل برداشت است.

منافذ موجود در سنگ ها

- ← منافذ اولیه : منافذی هستند که در زمان تشکیل سنگ در آن بوجود آمده است.
- ← منافذ ثانویه: منافذی هستند که در نتیجه فرایند های زمین شناسی مختلف پس از تشکیل سنگ در آن بوجود می آید.

تخلخل

↳ عبارت است از درصد حجم فضاهای خالی موجود در یک سنگ به حجم کل آن.

$$n = \alpha = \frac{V_v}{V_t}$$

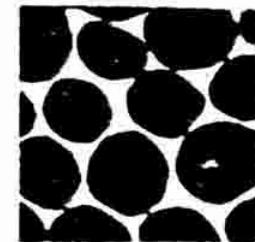
↳ n : تخلخل

↳ V_v : حجم فضای خالی

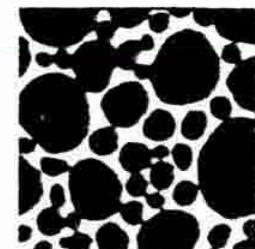
↳ V_t : حجم کل

عوامل مؤثر بر تخلخل در رسبات سخت نشده:

- ✓ درجه جور شدگی و شکل دانه ها
- ✓ آر اپش دانه ها



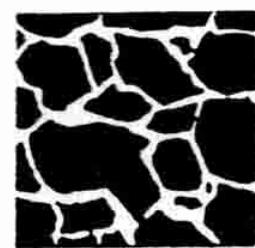
الف : تخلخل بالا - دانه های گرد شده - با جور شدگی خوب



ب : تخلخل کم : دانه های گرد شده - با جور شدگی ضعیف



ج - تخلخل متوسط : دانه های گوشه دار - با جور شدگی خوب

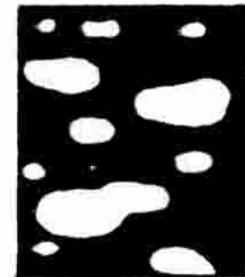


د - تخلخل خیلی کم : دانه های گوشه دار - با جور شدگی ضعیف

شکل ۱-۲ - تخلخل در رسوبات سخت نشده با جور شدگی و شکل دانهها ارتباط دارد.

عوامل مؤثر بر تخلخل در سنگ ها

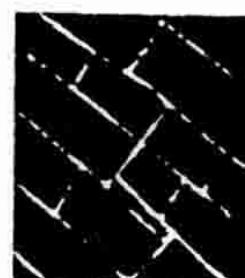
- شکستگی ها ←
- هوازدگی ←
- انحلال ←



الف : تخلخل حفره‌ای - ممکن است حفرات مرتبط نباشند (مثلاً در بازالت)



ب : تخلخل اتحالی - انحلال متوسط در امتداد مرزهای بلورها (مثلاً در سنگ آهک)



ج : تخلخل در امتداد شکستگیها با سطوح لابه بندی

شکل ۲-۲ - تخلخل در سنگهای متراکم با حفرات اولیه سنگ، حفرات اتحالی، درزها و شکستگیهای موجود در سنگ بستگی دارد.

نسبت پوکی

✓ عبارت است از نسبت بین حجم فضاهای خالی به حجم قسمت جامد.

$$e = \frac{V_v}{V_s}$$

e: نسبت پوکی ✓
V_v: حجم فضای خالی ✓
V_s: حجم قسمت جامد ✓

دانه بندی رسوبات

↳ تجزیه و تحلیل اندازه دانه های رسوبی در مطالعات هیدرولوژی اهمیت زیادی دارد و به وسیله آن یکی از شرایط فیزیکی محیط های متخلخل را می توان مشخص کرد. برای این کار منحنی دانه بندی رسوبات را رسم می کنیم.

ضریب پکنواختی

$$C_u = \frac{d_{60}}{d_{10}}$$

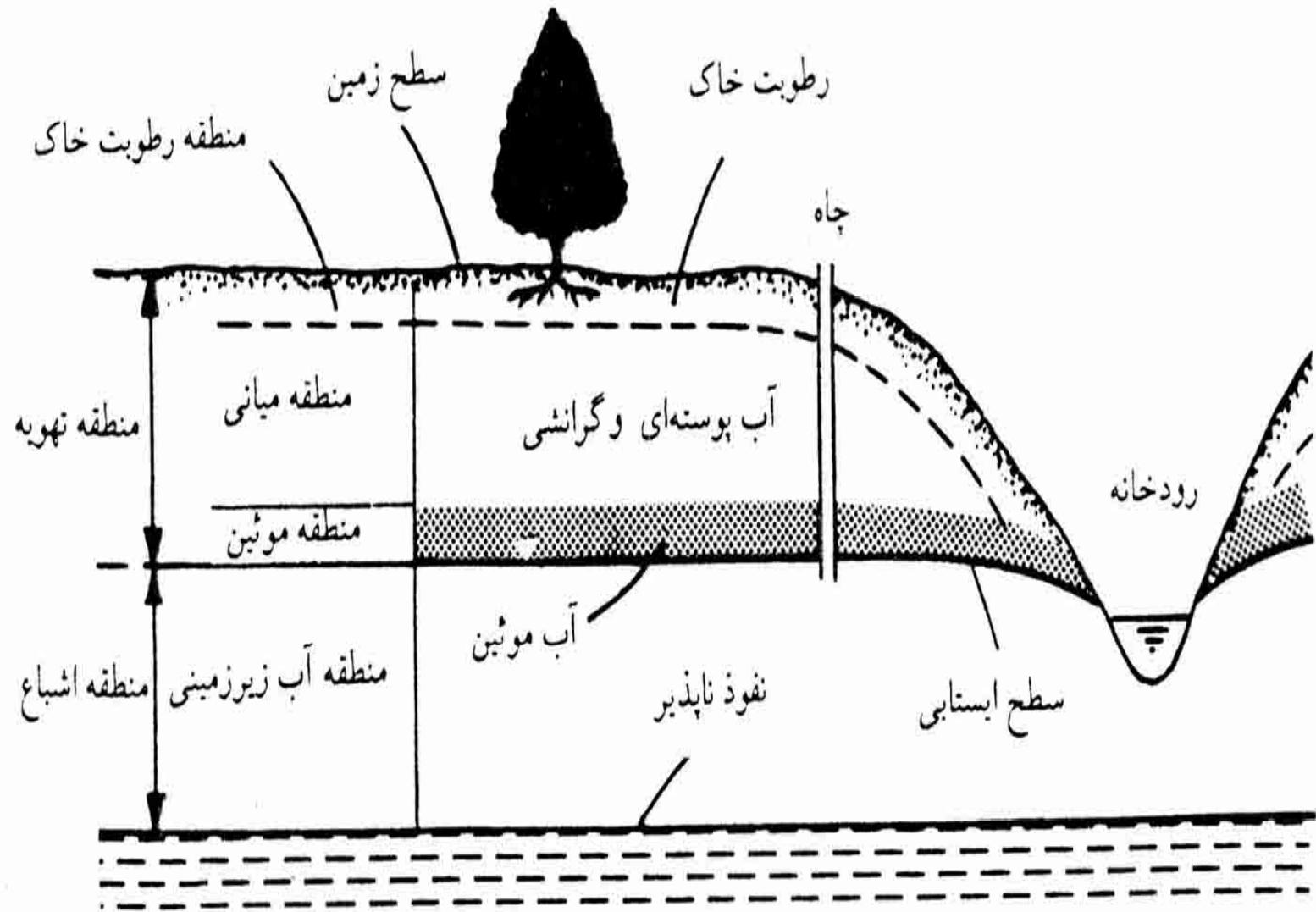
C_u : ضریب پکنواختی

d_{60} : قطری که 60 درصد وزنی ذرات نمونه از آن کوچکترند.

d_{10} : قطری که 10 درصد وزنی ذرات نمونه از آن کوچکترند.

پخش آب در زمین

- منطقه تهويه يا غير اشباع: بخشی از زمین است که از سطح فوقانی تا منطقه اشباع ادامه دارد .
- منطقه اشباع :در زیر منطقه تهويه قرار دارد و در آن تمام منافذ به وسیله آب اشغال شده است .



شکل ۵-۲ پخش رطوبت در نیمرخ قائمی از زمین

قسمتهای مختلف منطقه تهویه

- ✓ منطقه رطوبت خاک
- ✓ منطقه میانی
- ✓ منطقه مویین

اصطلاحات منطقه رطوبت خاک

← رطوبت معادل

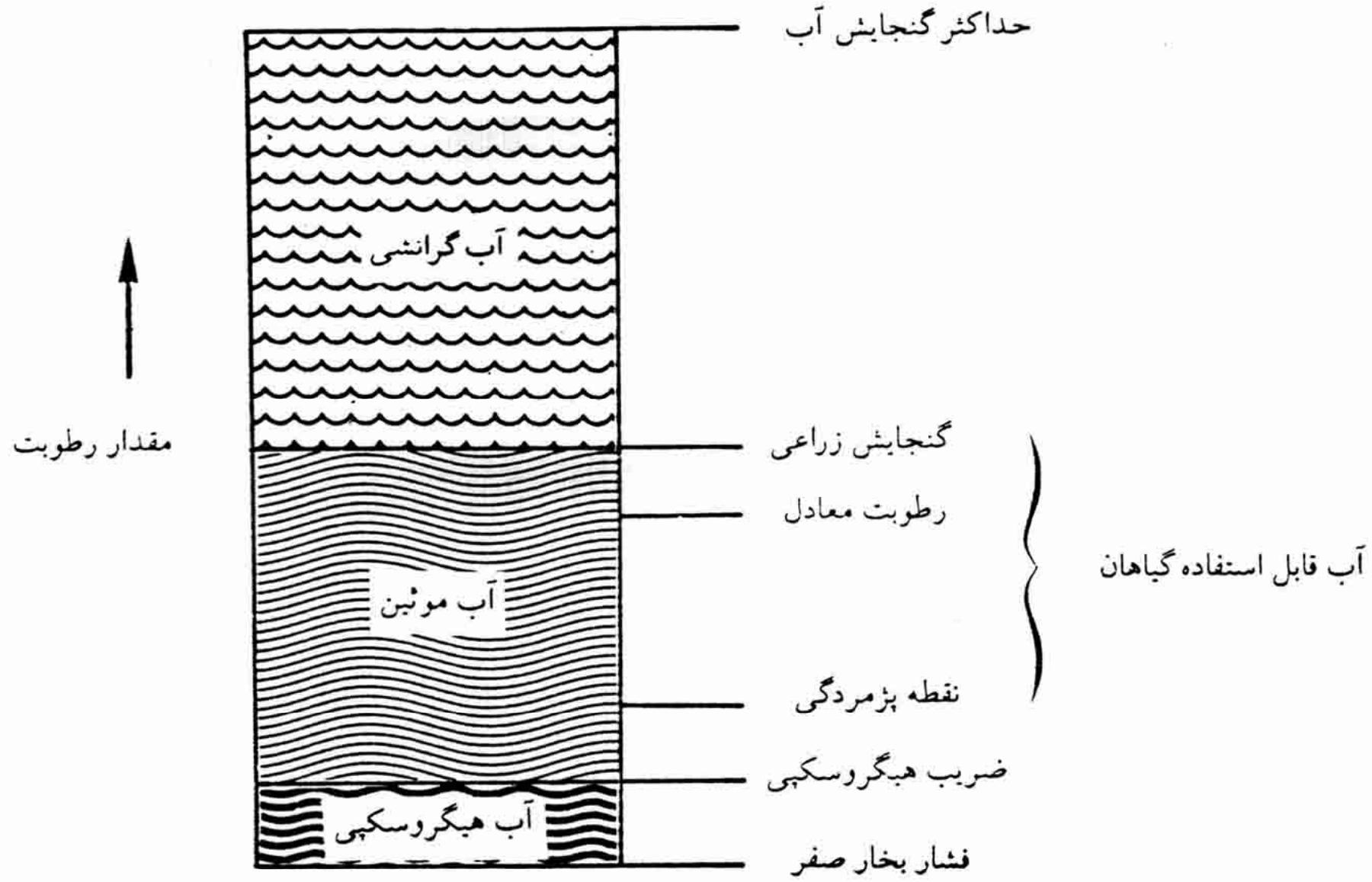
← ضریب هیکروسکوپی

← آب هیکروسکوپی

← نقطه پژمردگی

← گنجایش زراعی

← حداکثر گنجایش آب



شکل ۲-۶- نقاط تعادلی و رده‌های مختلف آب در منطقه رطوبت خاک

✓ منطقه میانی: این منطقه از قسمت زیرین منطقه رطوبت خاک تا حد بالای منطقه مویین ادامه دارد.

✓ فشار آب در منطقه تهويه به علت کشش سطحی آب ، منفی است که برای اندازه گیری آن از کشش سنج استفاده می شود.

منطقه مویین

- از سطح ایستابی تا حد بالا رفتن آب ادامه دارد.
- آب تا ارتفاعی بالا می‌رود که دو نیروی مویین و گرانی برابر شوند.

$$h = \frac{2\gamma}{\cos \lambda} = \frac{0.15}{\cos \lambda}$$

- H_c : ارتفاع بالا رفتن آب مویین
- t : کشش سطحی آب
- λ : زاویه تماس
- r : شعاع لوله

مقدار رطوبت خاک

= درصد وزنی رطوبت $W_w - W_d \times 100 / W_d$ ■

= درصد حجمی رطوبت $W_w - W_d \times 100 / V_t$ ■

= درصد اشباع $V_w \times 100 / V_v$ ■

☞ آب نگهداری شده : آبی است که در مقابل نیروی گرانی در این منطقه نگهداری می شود .

☞ نگهداشت ویژه (Sr) : عبارت است از نسبت بین حجم آبی که یک سنگ یا خاک ، پس از اشباع شدن ، می تواند در مقابل نیروی گرانی در خود نگهدارد به حجم کل آن که به صورت درصد بیان می شود.

$$Sr = Vr \times 100 / Vt$$

Sr : نگهداشت ویژه

Vr : حجمی که توسط آب نگهداری شده اشغال شده است.

Vt : حجم کل نمونه

آبدھی ویژه

عبارت است از نسبت در صد حجم آبی که می توان از یک نمونه اشباع از آب بر اثر نیروی گرانی خارج شود به حجم کل آن نمونه.

عوامل مؤثر بر آبدھی ویژه در یک لایه رسوبی :

- اندازه دانه ها
- شکل و توزیع منافذ
- تراکم لایه ها

$$V_r + V_y = V_v$$

$$S_y = V_y \times 100 / V_t$$

Sy: آبدهی ویژه یا تخلخل مؤثر

Vr: حجم آب نگهداری شده

Vy: مقدار آب زهکشی شده

Vt: حجم کل

$$a = sr + sy$$

تخلخل: a

نگهداشت ویژه: Sr

آبدھی ویژه: Sy

عوامل مؤثر بر آبدهی ویژه در یک لایه رسوبی

↳ اندازه دانه ها

↳ شکل و توزیع منافذ

↳ تراکم لایه ها

سطح ایستابی

✓ سطحی است فرضی که در تمام نقاط آن فشار برابر فشار اتمسفر است و بطور قرار دادی آن را معادل صفر در نظر می گیرند.

✓ بار فشار آب زیر زمینی در نقطه معینی از منطقه اشباح، عبارت است از ارتفاع بالا آمدن آب در یک لوله قائم که تا آن نقطه فرو رفته باشد. چنین لوله ای را پیزومتر می گویند.

سطح پیزومتریک

✓ مرز بالایی منطقه اشباع را ممکن است یک لایه نفوذ ناپذیر تشکیل دهد که در این صورت فشار در سطح فوقانی منطقه اشباع بیش از فشار اتمسفر است که در این صورت آن را سطح پیزومتریک می‌گویند.

عوامل موثر در عمق سطح ایستابی

→ مقدار بارندگی

→ مقدار تبخیر

→ میزان تخلیه طبیعی و مصنوعی

→ خصوصیات زمین شناسی محل

→ توپو گرافی زمین

لایه آبدار یا سفره آب زیر زمینی یا آبخوان

- ✓ لایه یا سازند که حاوی آب باشد و اجازه حرکت مقادیر قابل توجه آب را در شرایط معمولی صحرایی بدهد.
- ✓ لایه کم تراوا یا نیمه تراوا یا سازند نشته: لایه ای است که ماهیت نیمه نفوذ پذیر دارد و در مقایسه با یک لایه آبدار ، آب خیلی کمی از خود عبور می دهد .

سنگهای رسوبی

- ✓ سنگهای آهکی حفره دار: از نظر تشکیل لایه های آبدار بهترین پتانسیل را در بین سنگهای رسوبی نشان می دهد و تکامل نهایی سازند های آهکی ، ایجاد نواحی کارستی است.
- ✓ شیلها: معمولاً لایه های آبدار خوبی تشکیل نمی دهند.

سنگ های آتشفشانی

سنگهای آتشفشانی از نظر تشکیل حفره های آب زیر زمینی بسیار متفاوتند. بعضی از گدازه های بازالتی جدید فوق العاده نفوذ پذیرند و می توان چاههایی با آبدهی زیاد در آنها حفر کرد. از طرف دیگر توفها و ریولیت ها گرچه متخلخل اند، ولی معمولاً نفوذ پذیری خیلی کمی دارند.

سنگهای متبلور

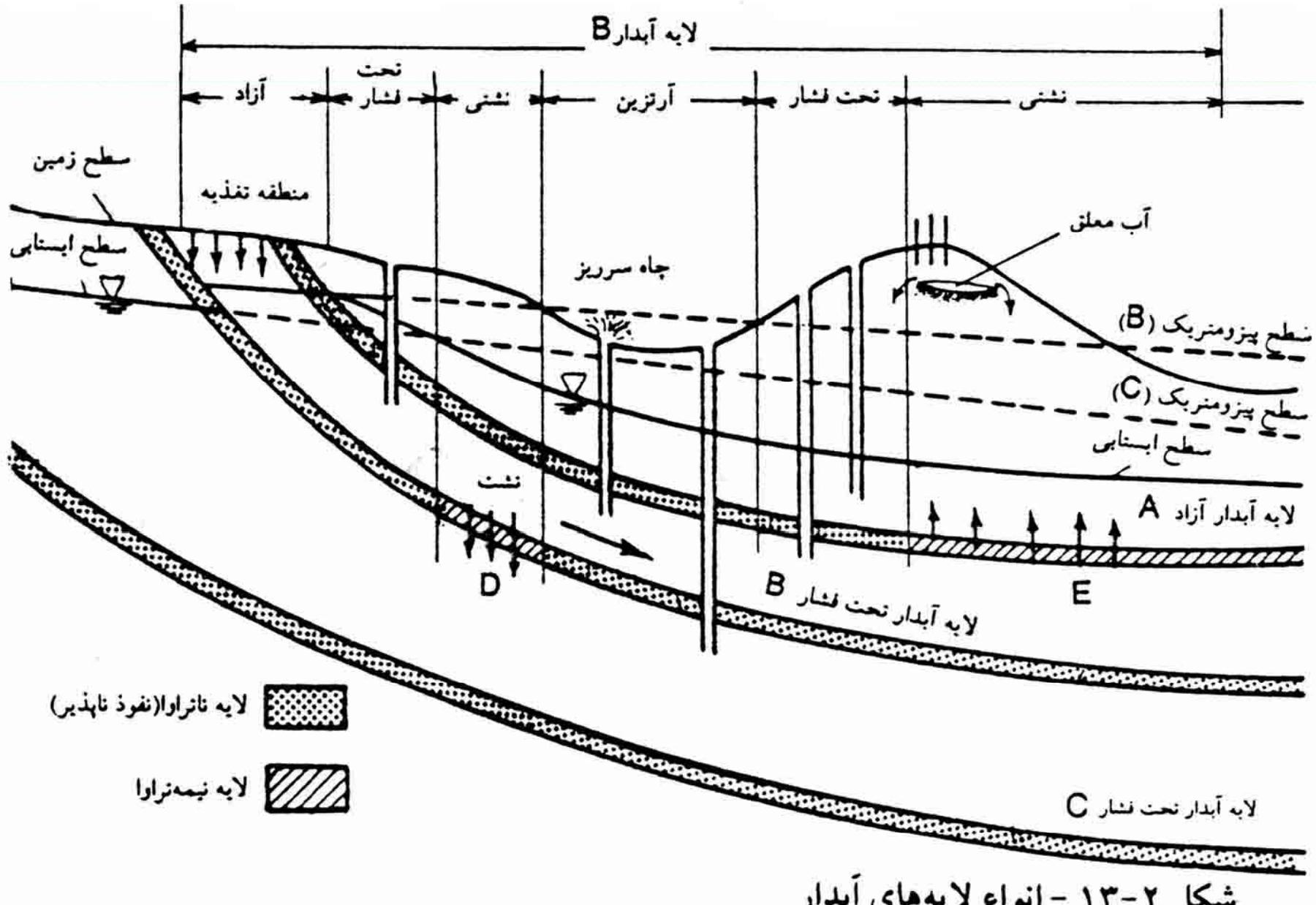
سنگهای آذرین و دگرگونی مثل گرانیتها و گنیسها اساساً نفوذ ناپذیرند و اگر خرد شدگی داشته باشند آبدهی کمی دارند . به همین دلیل منابع آب زیرزمینی خوبی نیستند.

لایه نا تراوا یا ریز سازند

سازندی است که گرچه توانایی جذب آب را به آهستگی دارد و حتی ممکن است حاوی مقدار زیادی آب باشد ولی، در شرایط معمولی صحرایی قادر به انتقال قابل توجه نیست و اساساً نفوذ ناپذیر است مانند یک لایه رسی.

انواع لایه آبدار

- آزاد
- تحت فشار
- معلق
- نیمه تراوا



شکل ۱۳-۲ - انواع لایه‌های آبدار

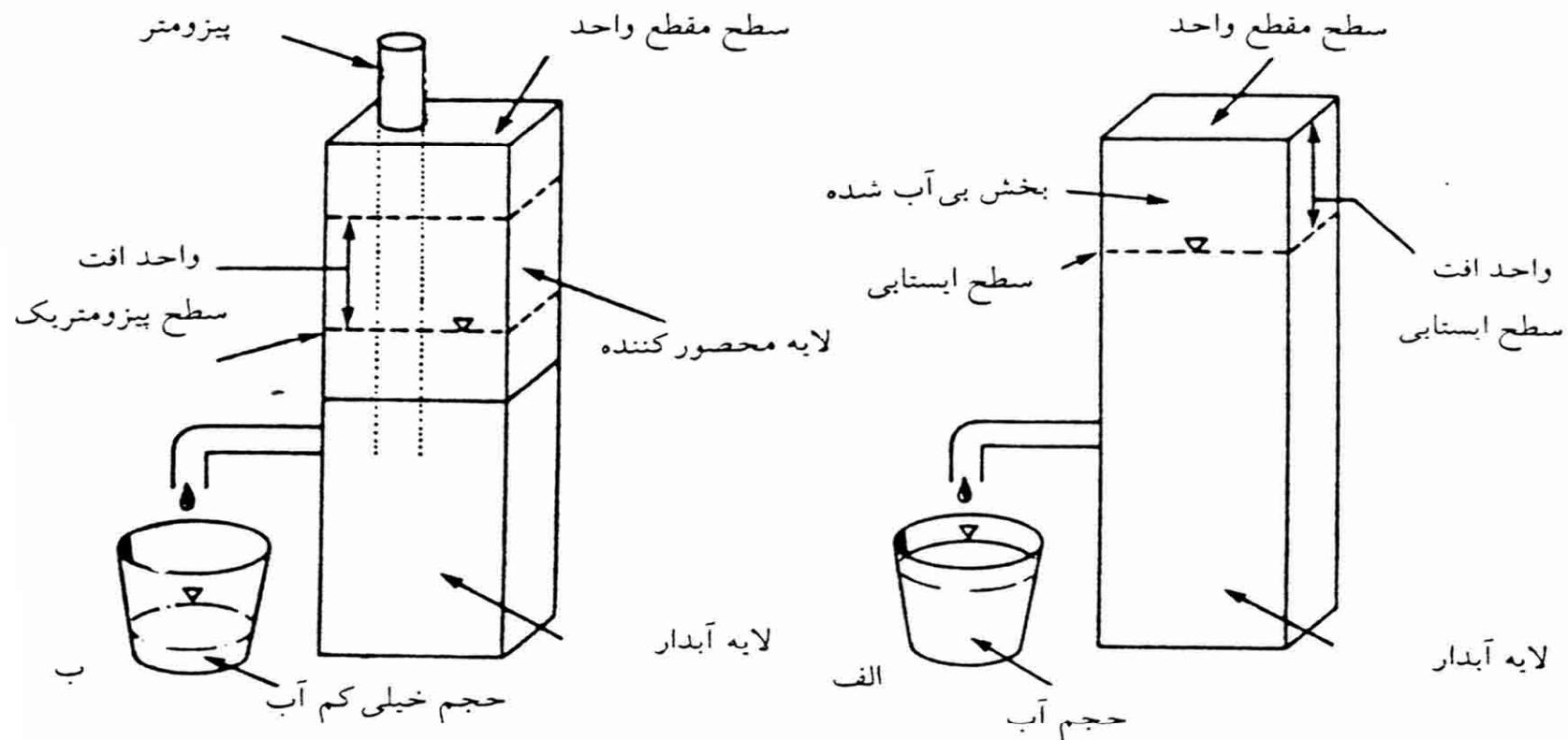
آبدهی لایه های آبدار تحت فشار عمدتاً نتیجه مکانیسمهای زیر است

- تراکم یا فشردگی لایه آبدار و لایه های محصور کننده
- نشست از لایه های آبدار دیگر
- زهکشی از منافذ لایه آبدار در محل بیرون زدن خود در سطح زمین

ضریب ذخیره

■ حجم آبی است که در واحد از سطح افقی سفره ، به ازای واحد افت سطح ایستابی یا سطح پیزومتریک می تواند آزاد کند. ضریب ذخیره همان آبدهی ویژه یا تخلخل مؤثر است در سفره های آزاد است .

$$S = vy \times 100 / vt$$



شکل ۱۵-۲ - نموداری برای نمایش مفهوم ضریب ذخیره در ستون قائمی از سفره به سطح مقطع واحد. الف: در لایه‌های آبدار آزاد یا پایین رفتن سطح استاتیک به اندازه واحد، مقداری آب تولید می‌شود که معادل آبداری ویژه یا ضریب ذخیره است. در نتیجه یک واحد از حجم لایه آبدار بی آب می‌شود. ب: در لایه‌های آبدار تحت فشار با پایین رفتن سطح پیزومتریک به اندازه واحد، مقدار خیلی کمتری آب آزاد می‌شود و لایه آبدار همچنان مملو از آب باقی می‌ماند.

آبدھی مجاز

- مقدار آبی است که سالانه می توان از یک حوضه آب زیرزمینی برداشت کرد بدون آنکه نتیجه نا مطلوبی به بار آورد.

فصل 3

جريان آب زیر زمینی

موضوعات مورد بحث در این فصل

- ✓ قانون حاکم بر حرکت آب در زیر زمین
- ✓ ردیابی حرکت آب زیر زمینی
- ✓ نقشه نراز آب زیر زمینی

مقدمه

آب زیر زمینی تقریباً در همه جا، گرچه به کندی، در حال حرکت است این حرکت بنا بر اصول هیدرولیک انجام می‌گیرد.

قانون حاکم بر حرکت آب در زیر زمین

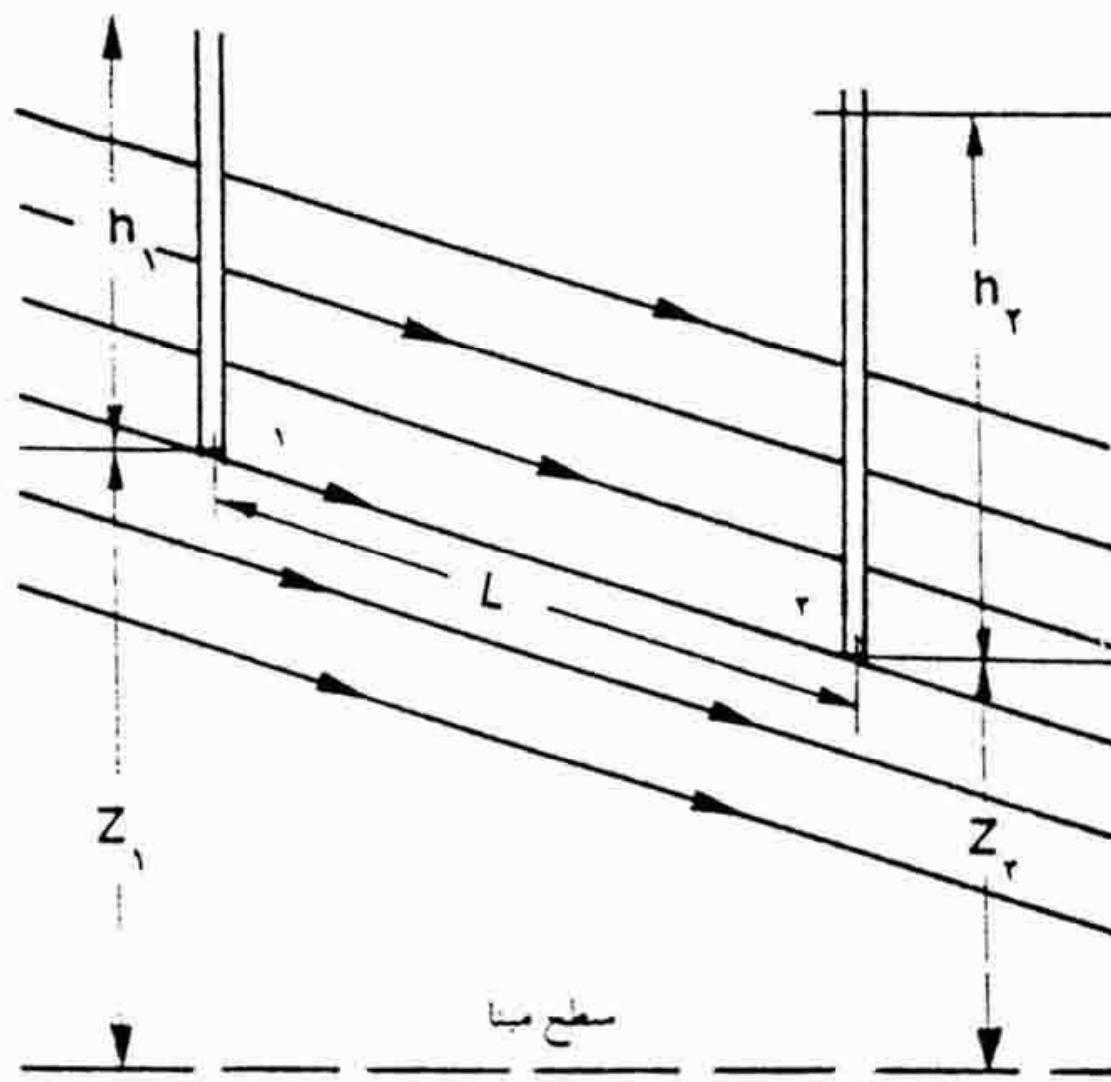
آب زیر زمینی، به طور کلی از ترازهای پر انرژی تر به ترازهای کم انرژی تر حرکت می‌کند و این انرژی اساساً نتیجه ارتفاع و فشار است.

خط جریان

مسیر حرکت آب را در زیر زمین را به صورت مسیرهای مستقیمی در نظر می گیرند. این خطوط مستقیم مسیر حرکت مولکولهای آب را اصطلاحاً خط جریان می خوانند.

جريان پکنواخت

از آنجاکه خطوط جريان مستقيم وموازي هستند،
جريان آب نسبت به فاصله تغيير نمی کند، چنین جرياني را
جريان پکنواخت می گويند.



شکل ۱-۳ - برش قائمی از جریان آب زیرزمینی با خطوط جریان موازی

جريان غير يكناخت

جريانی است که نسبت به فاصله تغییر می کند خطوط
جريان پیچ و خمهايی دارند و ممکن است همگرا یا واگرا
باشند.

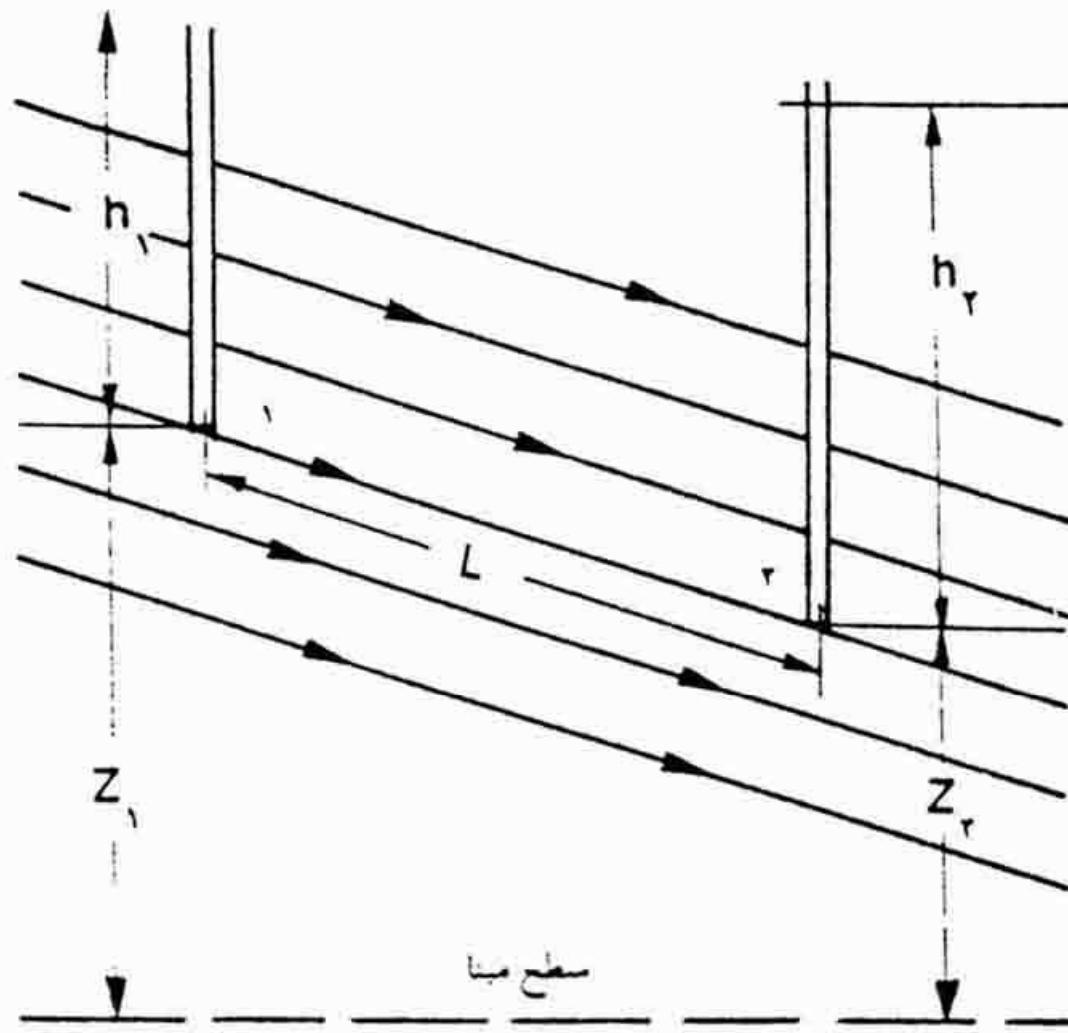
جريان ماندگار

✓ اگر جريان نسبت به زمان تغيير نکند، آنرا جريان ماندگار می گويند.

✓ در صورتی که جريان نسبت به زمان تغيير کند آنرا غير ماندگار می گويند.

قانون دارسی

اگر پیزومترهایی در دو نقطه از یک خط جریان فرار داده شود، سرعت جریان آبزیر زمینی در آن خط جریان را می‌توان از معادله زیر حساب کرد:



شکل ۱-۳ - برش قائمی از جریان آب زیرزمینی با خطوط جریان موازی

$$V = k[(h_1 + z_1) - (h_2 + z_2)]/L$$

V: سرعت دارسی جریان آب(طول/زمان)

: بار فشار در نقاط 1 و 2(طول)
 h_2, h_1

: بار ارتفاع نقاط 1 و 2(طول)
 Z_2, Z_1

L: فاصله بین نقاط 1 و 2 در امتداد یک خط جریان

K: ضریب نفوذ پذیری مواد سازنده سفره(طول/زمان)

بار فشار

بار فشار h در یک نقطه معین از سیستم جریان عبارت است از ارتفاع آب در پیزومتری که تا آن نقطه فرورفته باشد.

بار ارتفاع

بار ارتفاع یک نقطه معین، فاصله قائم بین آن نقطه و یک سطح مبنای افقی دلخواه است.

بار کل

مجموع بار فشار و ارتفاع در یک نقطه معین را بار کل (H) یا بار هیدرولیک می‌گویند.

$$H = h + z$$

H : بار فشار

z : بار ارتفاع

گرادیان هیدرولیکی

اختلاف بار هیدرلیک ما بین دو نقطه تقسیم بر فاصله آن دو نقطه را گرادیان هیدرولیکی یا شیب آبی می گویند.

$$i = dh/dl$$

i : گرادیان هیدرولیکی

dh : اختلاف بار

dl : فاصله دو نقطه

دبی یا گذر حجمی جریان

← دبی یا گذر حجمی جریان: حجم آبی که در واحد زمان از یک سطح مقطع عمود بر جریان می گزرد.

$$Q = V \times A = K_A \cdot dh/dl$$

← دبی یا گذر دهی جریان آب

← سرعت دارسی V

← سطح مقطع A

← گرادیان هیدرولیکی dh/dl

حدود اعتبار قانون دارسى

- ✓ معادله‌ی دارسی تنها در شرایطی که جریان آب از نوع ورقه‌ای یا آرام است اعتبار دارد.
- ✓ در رسهای متراکم نیز قانون دارسی اعتبار ندارد.

عدد رینولدز

در مکانیک سیالات نوع جریان، با عدد رینولدز مشخص می شود. عدد رینولدز عددی بدون بعد است، که به صورت زیر محاسبه میشود :

$$NR = \rho v d / \mu$$

✓: سرعت سیال

✓: چگالی سیال (gr/cm³)

✓: گرانروی یا ویسکوزیته سیال (gr/cm.s)

✓: بعدیا مشخصه مجرای است (در محیط‌های رسوبی) به عنوان سرعت دارسی و d به عنوان قطر متوسط ذرات (d_{50}) در نظر گرفته می‌شود.

- ☞ جریان آب در لوله ها وقتی از نوع ورقه ای است که آن کمتر از 2100 NR باشد.
- ☞ اگر NR از 2100 تجاوز کند به تدریج شرایط آشفته می شود.

نفوذپری

توانایی یک محیط متخلخل را برای عبور دادن آب
نشان می‌دهد.

مقدار ضریب نفوذپری در رسوبات و سنگها به اندازه
و تعداد فضاهای خالی و نحوه ارتباط آنها با هم بستگی دارد

.

ورود دائمی آب

سطح ثابت آب

آب سریز

H

سطح مقطع نمونه A

صفحات متخلخل

حجم V در زمان t

شکل ۲-۳ - اندازه‌گیری ضریب نفوذپذیری در آزمایشگاه

ساخت فلزی

■ ذرات تشکیل دهنده مواد رسوبی کمتر به صورت کروی هستند. این ذرات در زیر آب معمولاً از طرف پهن خود ته نشین می شوند. این گونه آرایش رسوبات را ساخت فلزی می گویند.

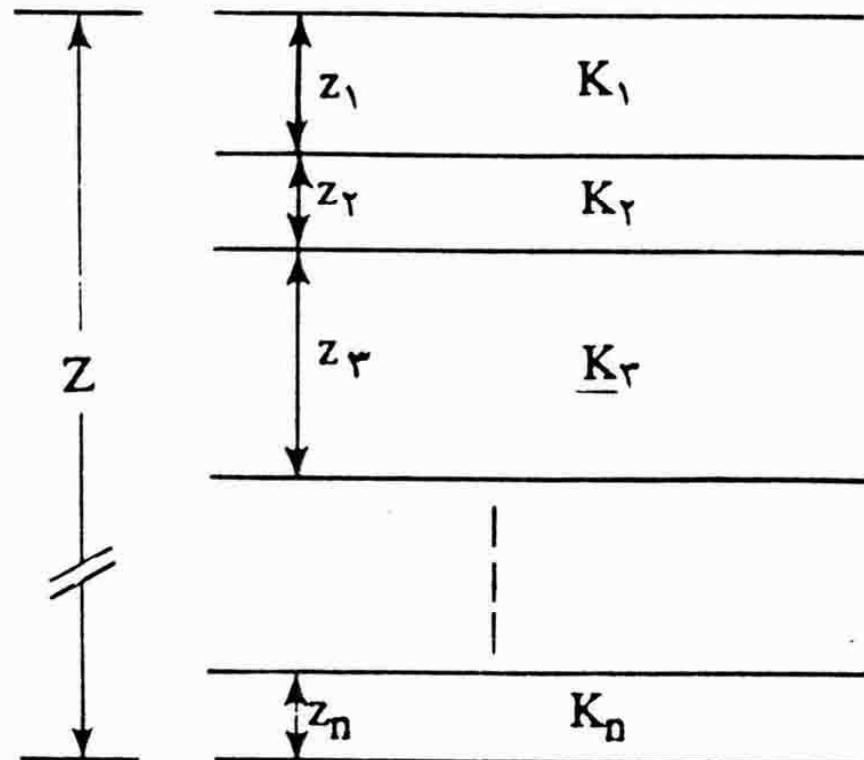
- ✓ رسوباتی که در آنها k در تمام جهت یکسان باشد ایزوتروپ خوانده می شود.
- ✓ رسوباتی که در آنها k در تمام جهت یکسان نباشد ان ایزوتروپ خوانده می شود.

نفوذپری قائم و افقی

✓ رسوبات دارای دانه های تقریباً کروی به این حالت نزدیک می شوند.

✓ در رسوباتی که دارای انیزوتروپی هستند ضریب نفوذپری در جهت قائم (KZ) کمتر از جهت افقی (KX) است.

ان ایزوتوروپی تنها نتیجهٔ جهت یابی ذرات نیست بلکه ناشی از لایه بندی رسوباتی با مقادیر K متفاوت نیز هست.



شکل ۴-۳ سیستمی از لایه‌های افقی ایزوتrop با ضخامتها و مقادیر K متفاوت.

$$K_x = (k_1 z_1 + k_2 z_2 + \dots + k_n z_n - n) / z$$

: ضریب نفوذ پذیری در جهت افقی K_x

$$K_z = z / (z_1/k_1 + z_2/k_2 + \dots + z_n/k)$$

: ضریب نفوذ پذیری در جهت قائم K_z

ضریب آبگذری

ضریب آبگذری یا قابلیت انتقال: پارامتری است که قابلیت عبور آب را در تمام ضخامت لایه‌ی آبدار نشان می‌دهد.

در معادله دارسی به جای سطح مقطع عمود بر جریان
می توان نوشت:

$$A = W \cdot D$$

: سطح مقطع A

: عرض جریان W

: ضخامت لایه آبدار D

Q-WDKi

Q: دبى جريان
K: ضريب نفوذپذيرى
i: گراديان هيدروليکى

T-KD

T: ضریب آبگذاری

K: ضریب نفوذپذیری

D: ضخامت سفره

با توجه به موارد قبلی می توان دبی جریان را با استفاده از
رابطه زیر بدست آورد:

$$Q = W T i$$

ردیاب

موادی مثل رنگها ، نمکها که در نقطه ای آن را وارد لایه آبدار می کنند و در نقاط دیگر در پایین دست ، منظر ظاهر شدن آن می شوند را ردیاب می گویند .

اهمیت ردیابها

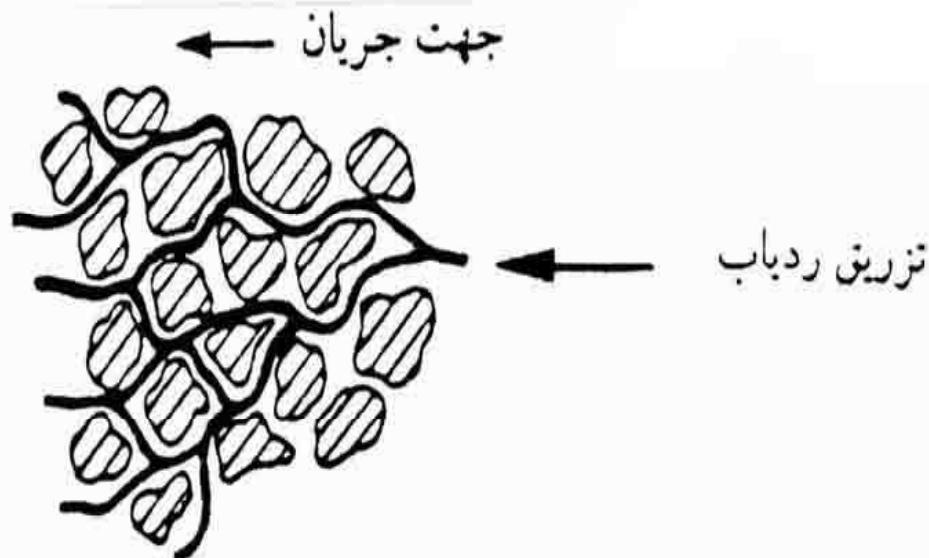
- ✓ بررسی مسیر حرکت آب در محیط های متخلخل
- ✓ ارزیابی سرعت جریان آب زیر زمینی
- ✓ تخمین ضریب نفوذ پذیری لایه های آبدار
- ✓ تعیین سن ، منشا و محل تغذیه آبهای زیر زمینی
- ✓ ارتباط لایه های آبدار با یکدیگر
- ✓ میزان اختلاط توده های مختلف آب زیر زمینی
- ✓ تعیین منابع آلوده کننده و حرکت آنها حائز اهمیت می باشند.

پدیده پراکندگی

چون سرعت جریان آب در امتداد منافذ مختلف یک محیط متخلخل متغیر است. بنابراین غلظت ماده ردياب نيز در جهت جریان آب تغيير مي کند، اين پدیده را پراکندگي مي گويند 0

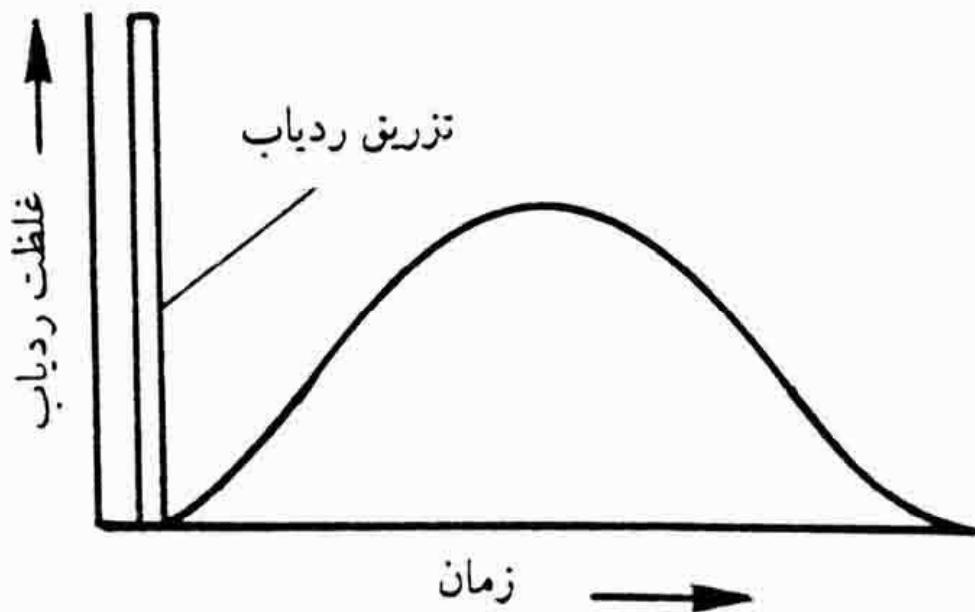
پراندگی طولی و جانبی ردیاب

- ↳ هر چه آب فاصله‌ی بیشتری را طی کند این تغییر بیشتر خواهد شد. این پدیده را پراندگی طول ردیاب می‌گویند.
- ↳ آب در حین حرکت خود از بین دانه‌های محیط متخلخل دائمًاً منشعب می‌شوند و دوباره به هم می‌پیوندند که به این پدیده پراکنده‌گی جانبی می‌گویند.



شکل ۱۱-۳ - پراکندگی جانبی ردیابی که از یک نقطه در محیط متخلخل منشاء گرفته است.

هر وقت که ردیاب منشعب می شود، غلظت ردیاب براثر پراکندگی مکانیکی رقیق تر می گردد.



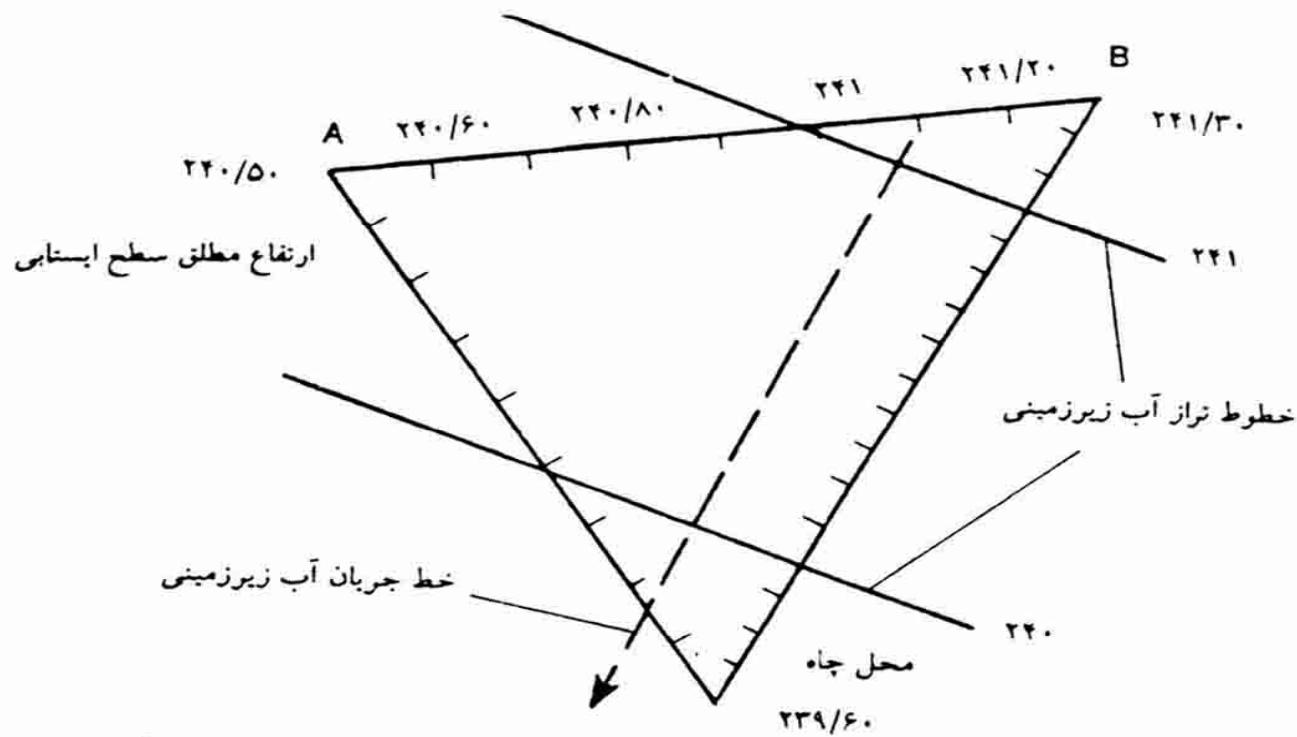
شکل ۱۲-۳ - منحنی تغییر غلظت ردیاب ضمن عبور از یک نقطه معین در لایه آبدار نسبت به زمان.

ویژگیهای ردیابها

- ✓ به آسانی قابل آشکار سازی باشد.
- ✓ در مقادیر کم به کار رود.
- ✓ خواص هیدرلیکی لایه های آبدار را تغییر ندهد.
- ✓ به وسیله‌ی محیط متخلخل جذب نشود.
- ✓ با آبهای طبیعی واکنش ندهد.
- ✓ در لایه های آبدار به مقادیر زیاد وجود نداشته باشد.

نقشه های تراز آب زیر زمینی

برای تهیه این نقشه ها تعدادی چاه مشاهده ای تا عمق لایه آبدار حفر می شود. با برداشت سطح آب در این چاهها و سپس بدست آورن تراز سطح آب زیر زمینی و درون یابی تراز های هم ارتفاع نقشه تراز آب زیر زمینی را رسم می نماییم.

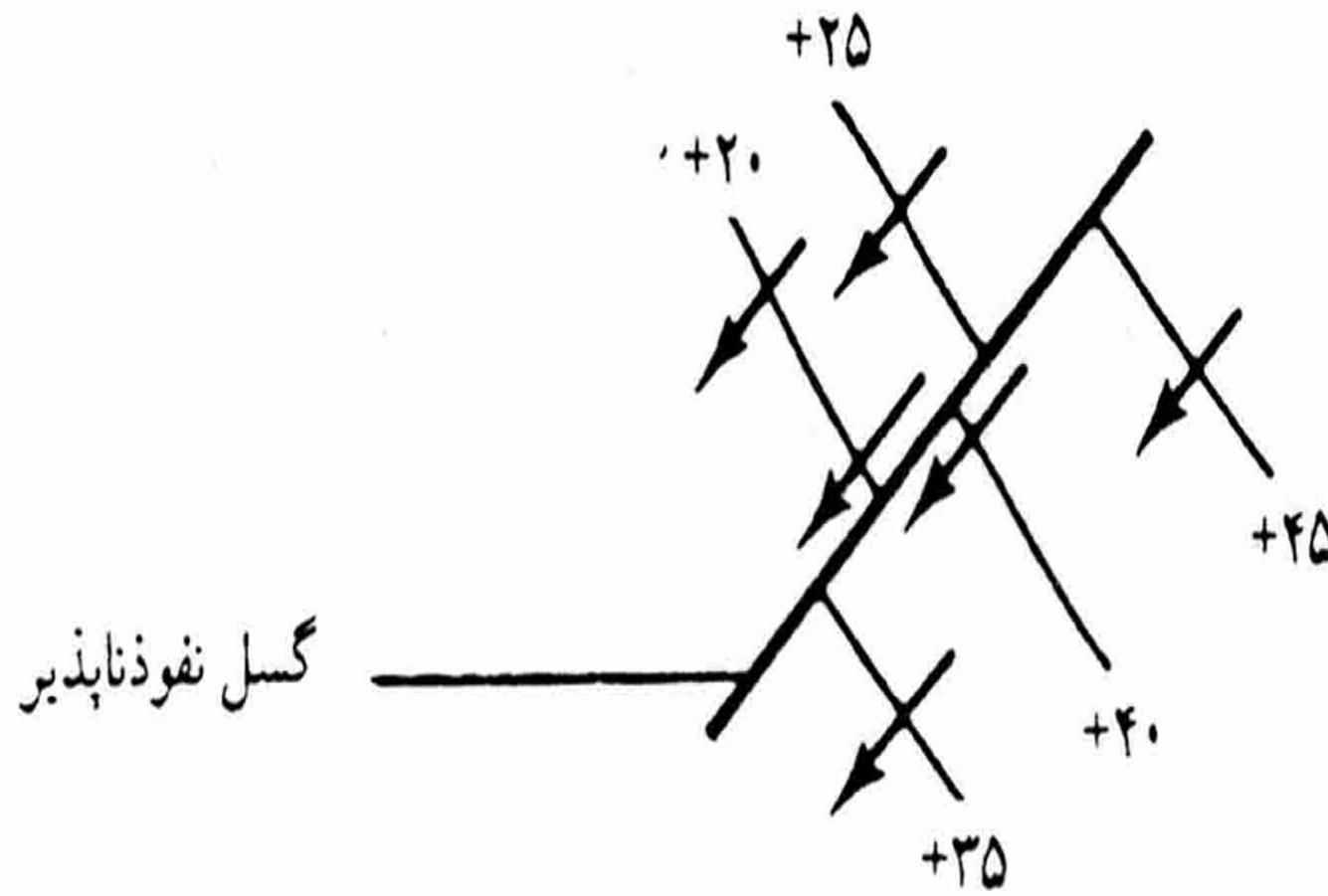


شکل ۱۳-۳ - برآورده نهادن نقاط هم ارتفاع سطح ایستایی و رسم خطوط تراز آب زیرزمینی و خط جریان در بین سه چاه. مثلًا برای پیدا کردن ارتفاع ۲۴۱ متر بین نقاط A و B کافیست اختلاف ارتفاع این دو نقطه را به دست آوریم (۸۰ متر) و سپس خط AB را به ۸ قسمت تقسیم کنیم و هر قسمت را معادل ۱۰ متر اختلاف ارتفاع در نظر بگیریم و به این ترتیب رقم ۲۴۱ را پیدا کنیم.

☞ برای سفره های تحت فشار نیز نقشه های تراز سطح پیزومتریک تهیه می شود .

☞ این گونه نقشه ها را نقشه های ایزوپیز می نامند که تراز آب و جهت جریان آب رادر لایه آبدار تحت فشار را نشان می دهند.

→ در تهیه نقشه های تراز آب زیرزمینی باید از تمام اطلاعات زمین شناسی موجود در مورد گسلها، مرزهای لایه های آبدار، تغییرات ضخامت لایه آبدار، تغییر ضرایب نفوذ پذیری، عمق سطح ایستابی و اصول هیدرولیکی حرکت ابهای زیرزمینی استفاده کرد.

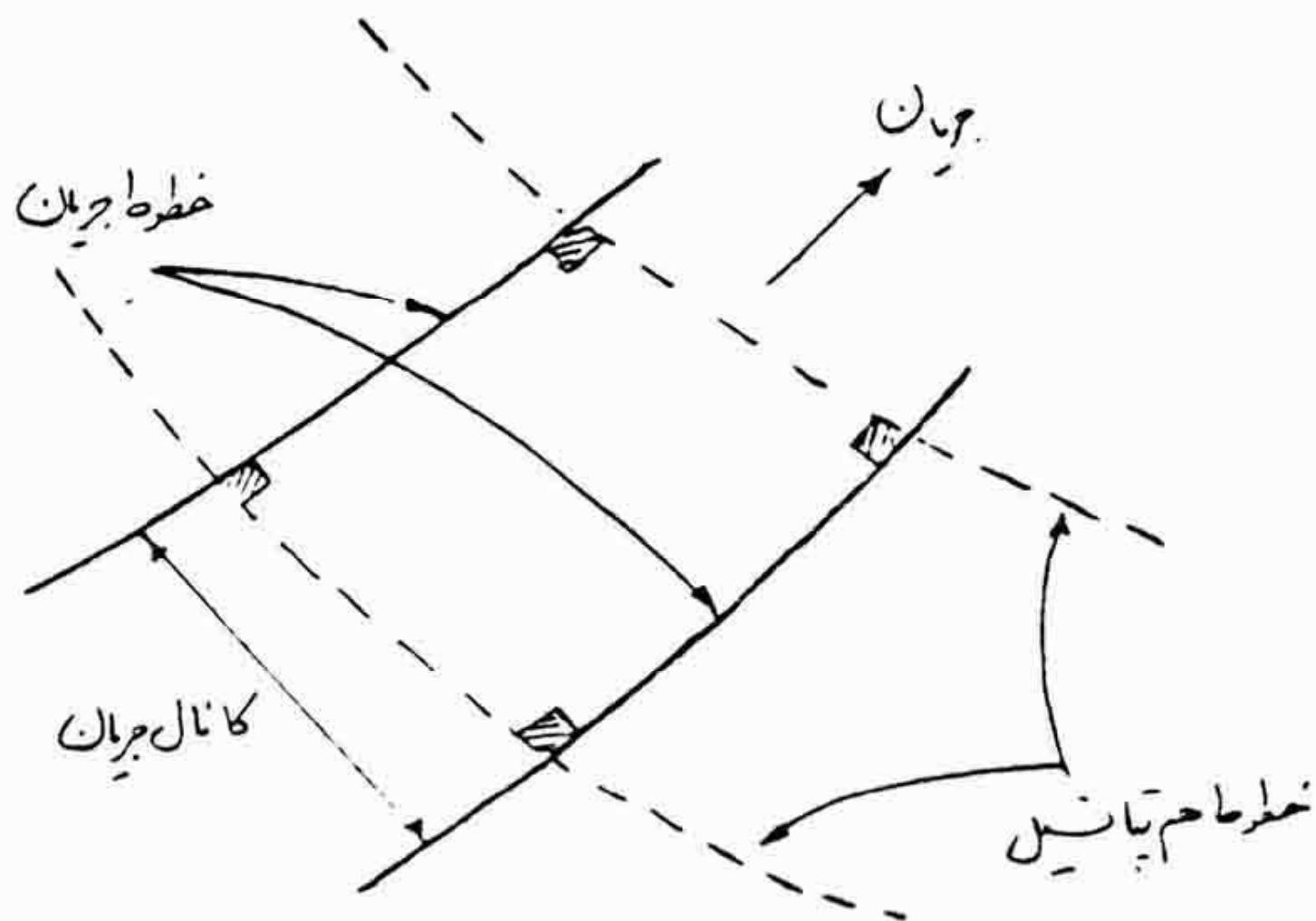


شکل ۲۱-۳ اختلاف سطح ایستایی در طرفین یک گسل نفوذناپذیر

نکته

✓ جهت جریان در هر نقطه بر خطوط تراز آب زیر زمینی عمود است.

✓ در یک لایه آبدار ایزوتrop، گذر حجمی جریان در واحد عرض سفره(Q) عبارت است از $Q=Ti$ مقدار گرادیان هیدرولیک را میتوان از روی نقشه تراز به سادگی محاسبه کرد.



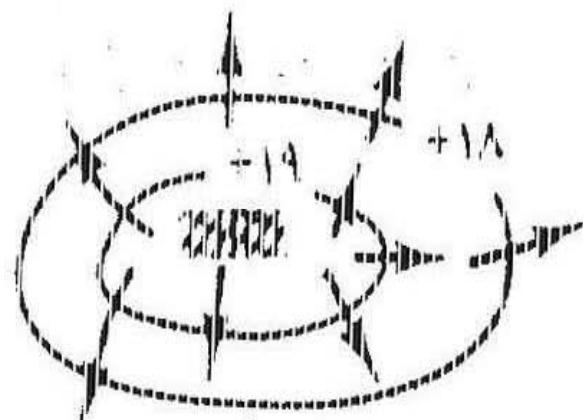
شکل ۸ - ۹ مقطع یک بلوک از شبکه جریان

✓ بارسم خطوط جریان بر روی نقشه های تراز آب زیر زمینی می توان مناطق تغذیه و تخلیه لایه های آبدار را مشخص کرد.

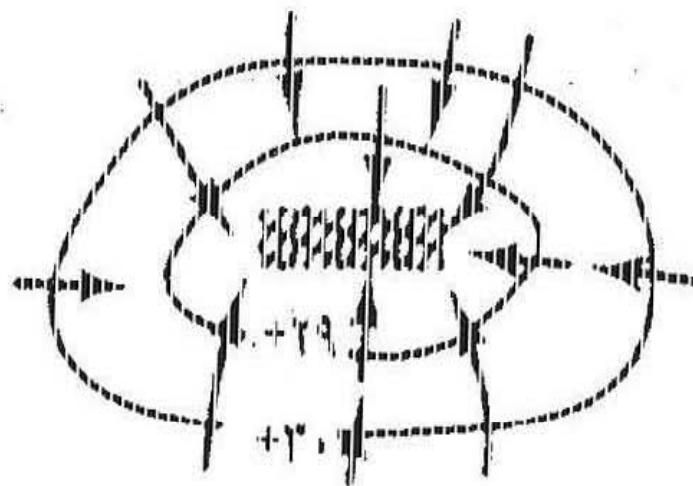
✓ وجود یک فرورفتگی یا برآمدگی در سطح ایستابی به صورت منحنی های بسته ای ظاهر می شود.

منطقه پهپاژ

الف

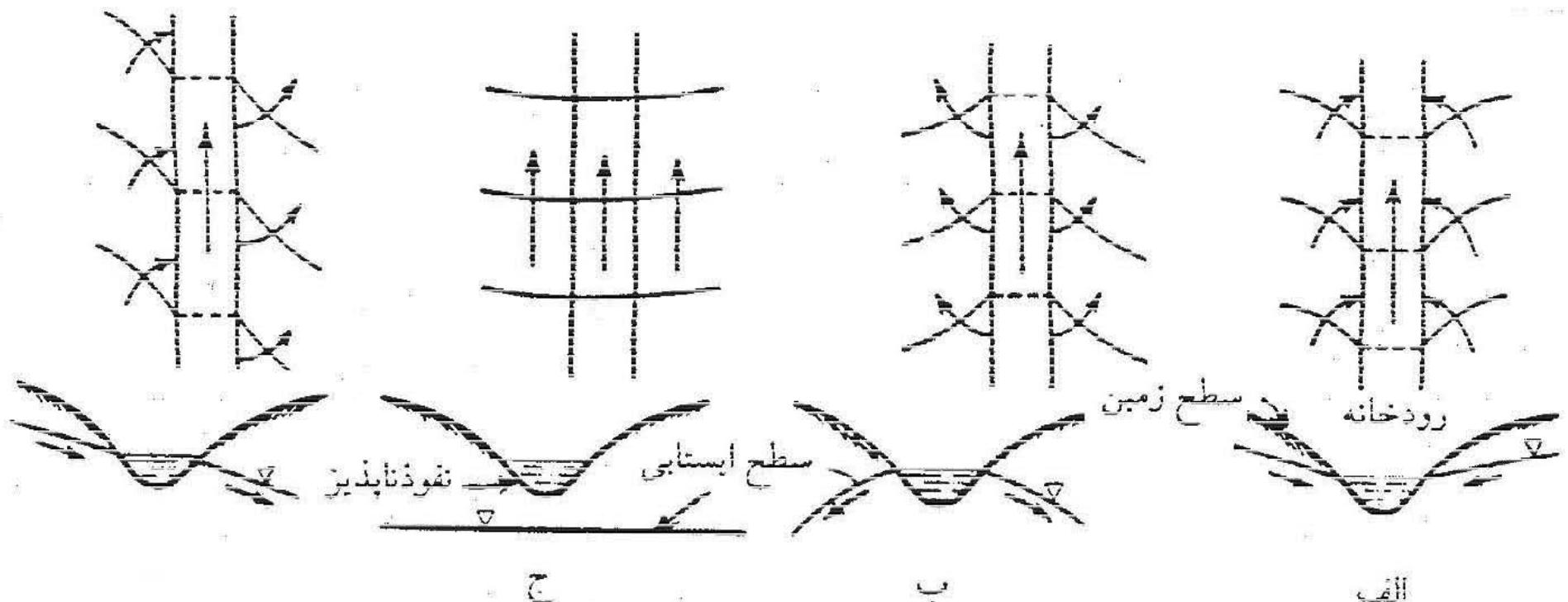


ب



شکل ۳-۷-۱ - میدانهای پسته در یک تغییر تراز آب زیرزمینی الف - استقطاب تغییری دیگر -

✓ وقتی خطوط جریان از یک رودخانه دور شوند نشانه آن است که رودخانه لایه آبدار را تغذیه می کند(رود دهنده) و چنانچه خطوط جریان به سمت رودخانه باشد، رودخانه آب زیرزمینی را زهکشی می نماید(رود زاینده).

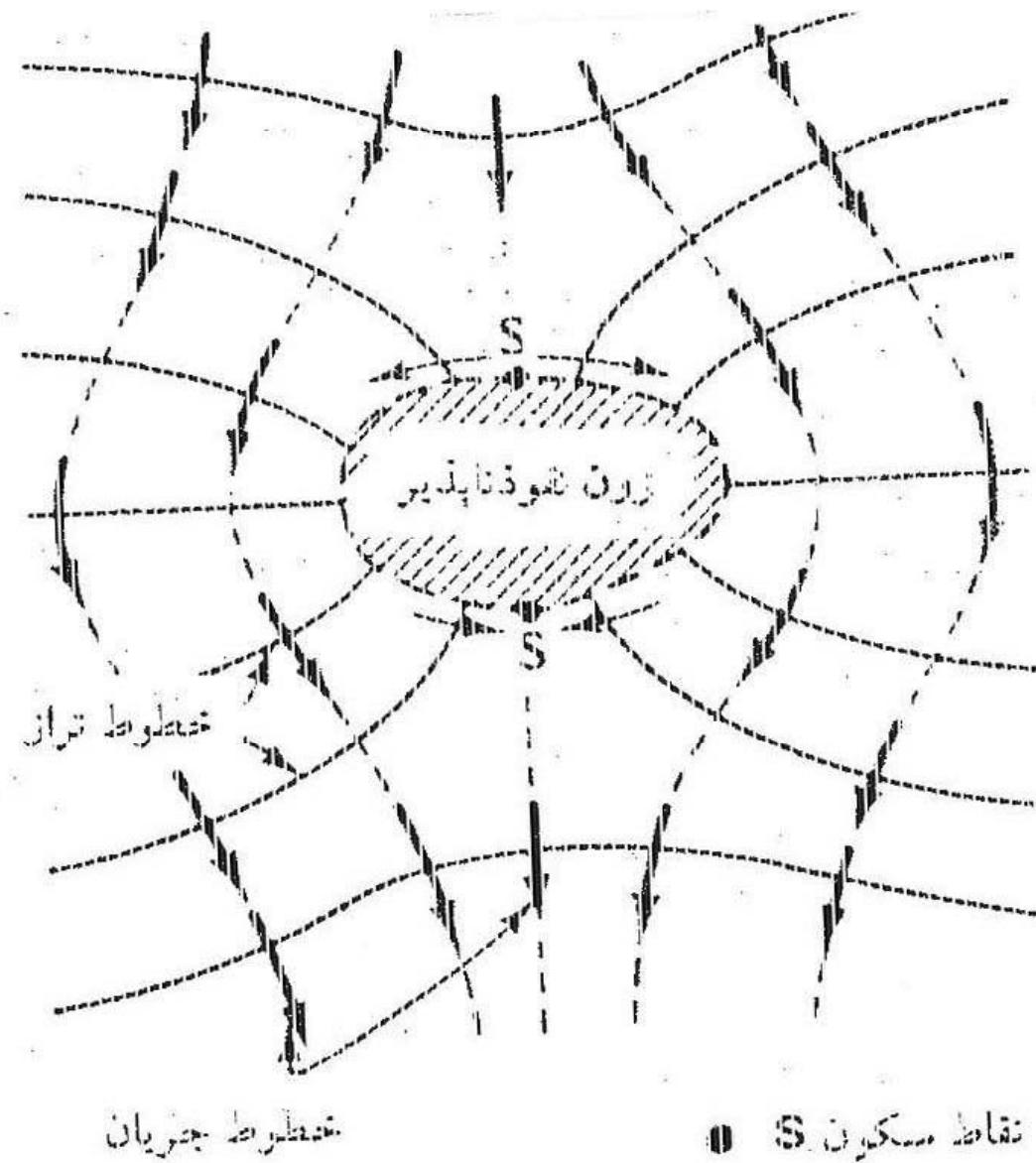


شکل ۱۸-۳ روابط ممکن بین آب زیرزمینی و آب سطحی؛ الف - رودخانه لایه آبدار را زهکشی می‌کند (رود زاینده)، ب - رودخانه لایه آبدار را تغذیه می‌کند (رود دهنده)، ج - رودخانه و لایه آبدار ارتباط هیدرولیکی مستقیمی ندارند، د - رودخانه از یک طرف لایه آبدار را زهکشی و از طرف دیگر آن را تغذیه می‌کند. در هر مورد، در بالا نقشه ترازو آب زیرزمینی و در زیر مقاطعی از زمین نشان داده شده است.

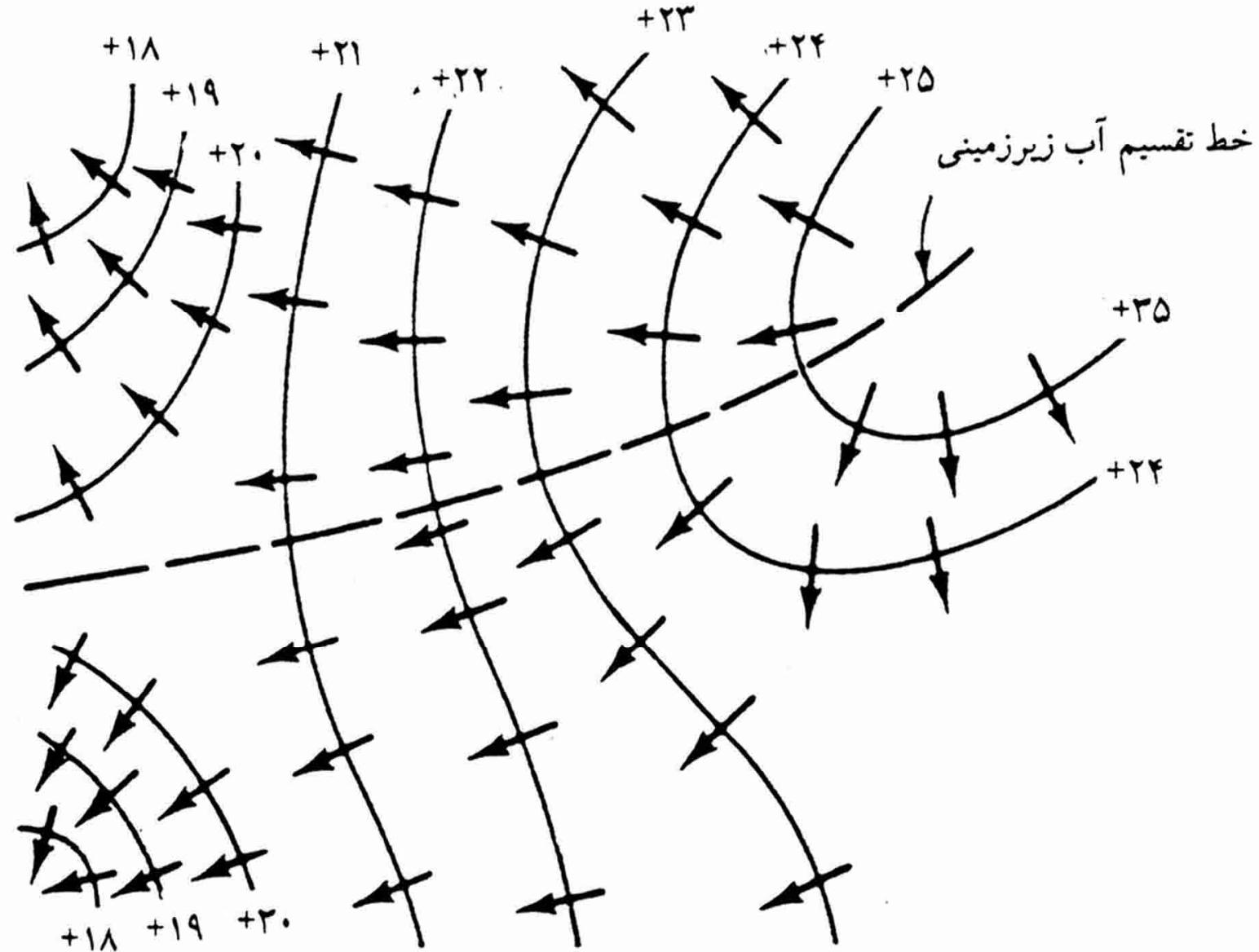
✓ گرادیان هیدرولیکی ممکن است در جهت جریان آب زیرزمینی افزایش یا کاهش پیدا کند. در صورت نبودن منابع تغذیه یا تخلیه، این موضوع نتیجه تغییرات ضخامت لایه آبدار یا ضریب نفوذپذیر یا هر دو عامل است.

✓ سطوح و زون های نفوذناپذیر(مثل یک گسل یا یک زون رسی) سبب میشوند که خطوط جریان جهت خود را عوض کنند.

✓ خط تقسیم آب زیرزمینی، خطی است در سطح افق که حوضه آب زیرزمینی را به بخشهایی تقسیم می کند.

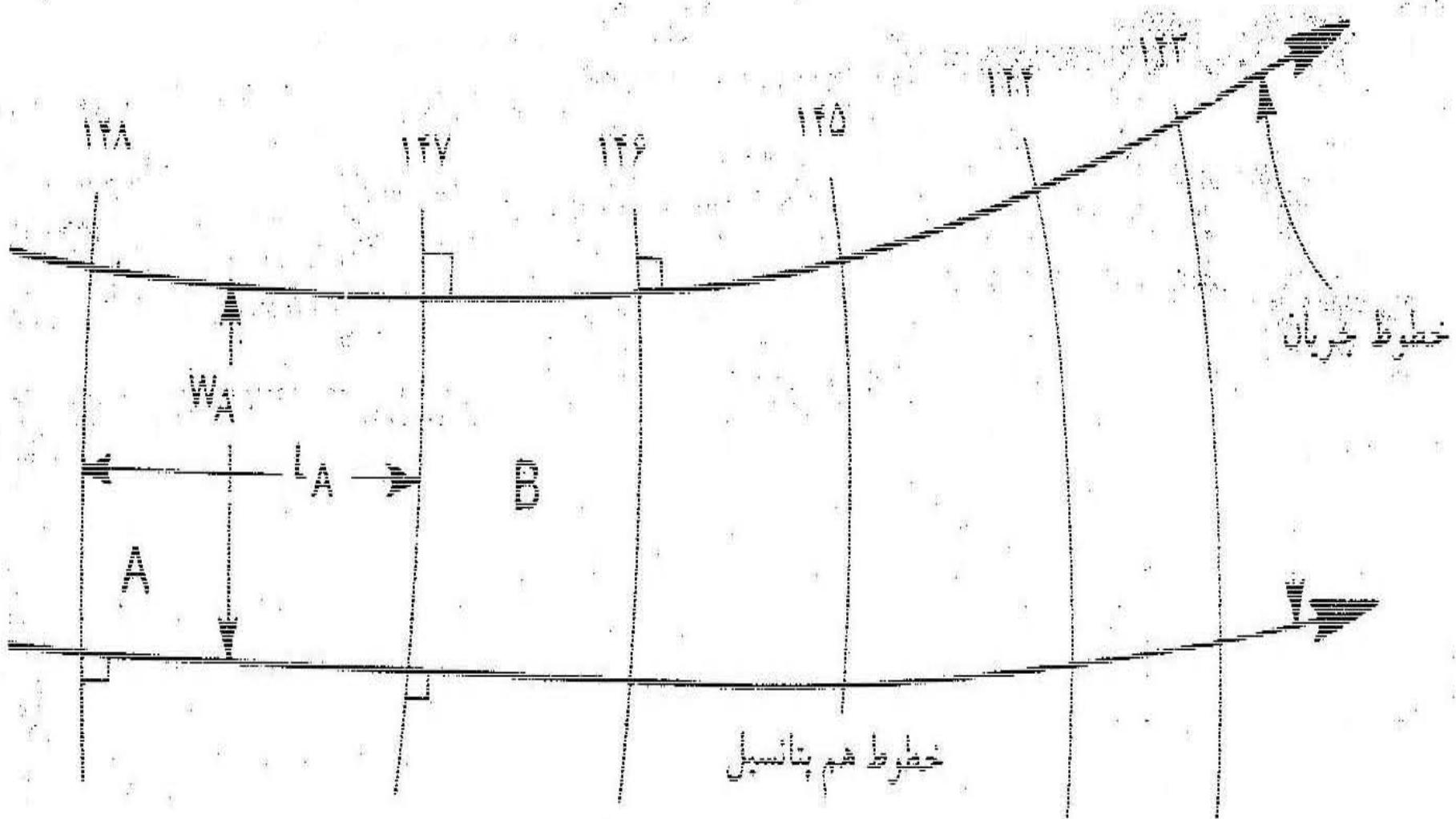


شکل ۳-۲۰ - تأثیر یک زوئن تقویذناپذیر بر روی الگوی میدان مکروط تراز آب، زیرزمینی



شکل ۲۲-۳ - خط تقسیم آب زیرزمینی که با توجه به خطوط جریان در روی نقشه تراز آب زیرزمینی رسم شده است.

برآورد T, K با استفاده از نقشه های تراز آب زیرزمینی امکان پذیر است. برای این کار با استفاده از اختلاف خطوط پتانسیل و همچنین عرض کانالهای جریان، فاصله خطوط پتانسیل و ضخامت سفره، T و K را می توان برآورد نمود.



شکل ۲-۲۷ - خطوط هم بانسیل و خطوط جریان برای تعیین توزیع T در لوله جریان.

$$Q_A - T_A W_A \Delta H_A / L_A$$

Q_A : جریان در قطعه A

T_A : ضریب آبگذری در قطعه A

W_A : عرض متوسط قطعه

L_A : طول متوسط قطعه

ΔH_A : افت تراز آبزیر زمینی در طول قطعه

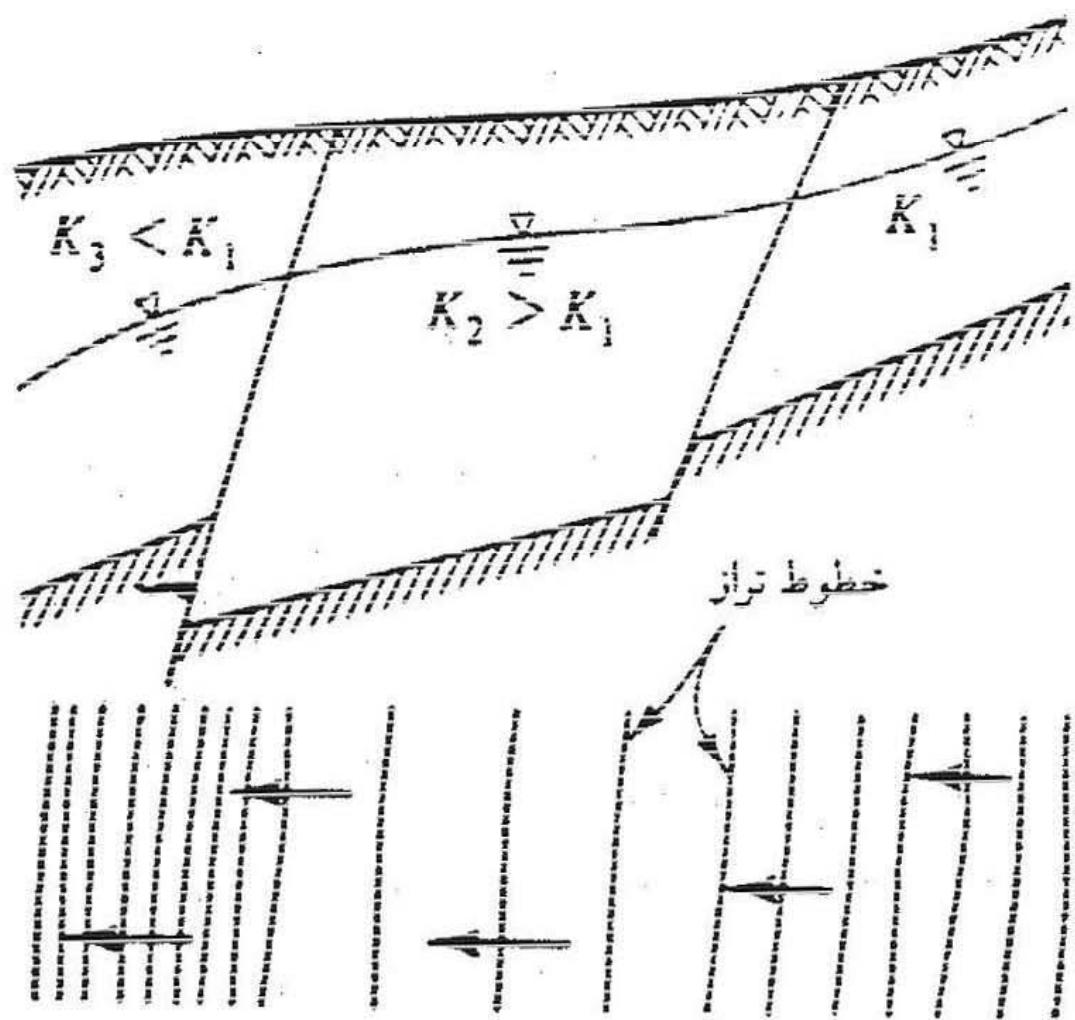
به همین ترتیب جریان در قطعه B نیز محاسبه می شود.

$$Q_B = T_B W_B \Delta H_B / L_B$$

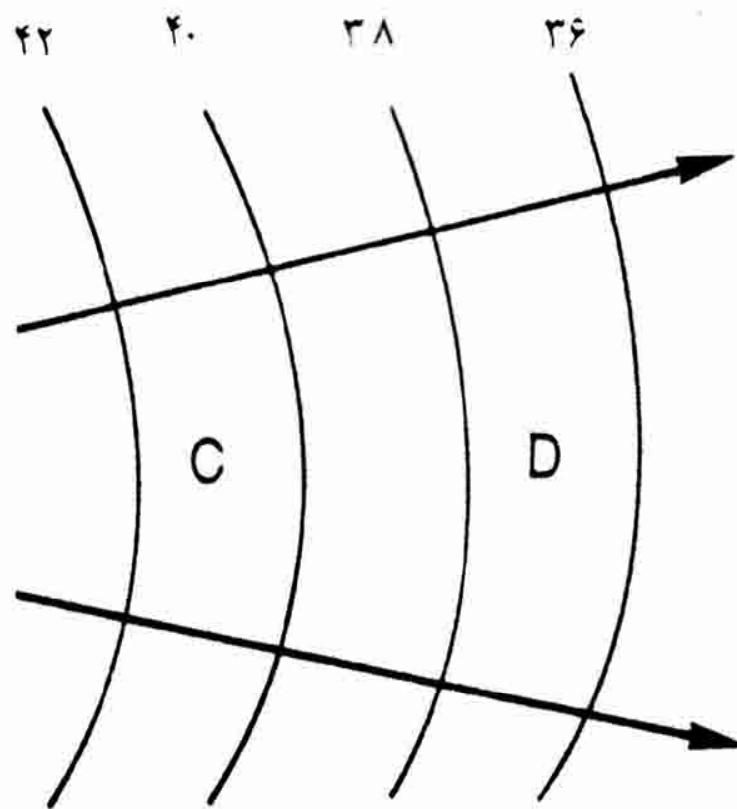
با تقسیم دو معادله فوق و حل آن برای T_B داریم:

$$T_B = Q_B L_B W_A \Delta H_A / (Q_A L_A W_B \Delta H_B) \times T_A$$

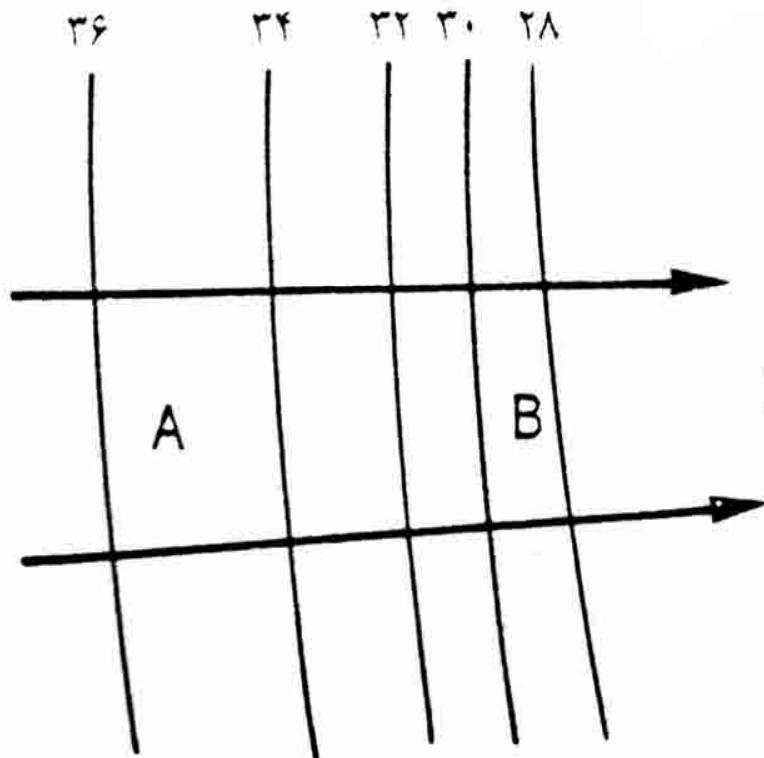
- ✓ نسبت Q_B/Q_A در رابطه فوق نمایانگر تغییرات نسبی در لوله جریان بر اثر تخلیه یا تغذیه آب زیر زمینی است.
- ✓ - هر چه فاصله خطوط جریان بیشتر شود مقدار T کمتر می شود.



شکل ۱۹-۲ - تأثیر تغییرات نفوذپذیری بر فاصله خطوط تراز آب زیرزمینی یا بر میزان
گرادیان هیدرولیک.



ب



الف

شکل ۲۵-۳ - خطوط هم پتانسیل و خطوط جریان آب زیرزمینی. در شکل الف مقدار T در قطعه A بیش از قطعه B است و در شکل ب مقدار T در قطعه C بیشتر از قطعه D است.

فصل 4

مطالعه خصوصیات هیدرولیکی لایه های آبدار
(از مونهای پمپاژ)

موضوعات مورد مطالعه در این فصل

- ↳ جریان آب از لایه آبدار به چاه(هیدرولیک چاهها)
- ↳ اندازه گیری ضریب آبگذری و ضریب ذخیره

ضرایب هیدرودینامیک

ضریب نفوذپذیری K ، ضریب ذخیره یا آبدهی T و ضریب ذخیره یا آبدهی ویژه S مشخص کننده خصوصیات هیدرولیکی لایه های آبدار است. این ضرایب را ضرایب هیدرودینامیک می نامند.

افت سطح آب

وقتی از یک چاه آبکشی می کنیم ، مقدار پایین افتادن سطح ایستابی یا سطح پیزومتریک را در هر نقطه نسبت به حالت اولیه (افت) افت سطح آب میگویند.

سطح دینامیک : پس از مدتی از شروع پمپاژ سطح آب درون چاه ثابت می ماند به عبارت دیگر افت به حالت تعادل می رسد. در این حالت سطح آب داخل چاه را سطح دینامیک می نامند.

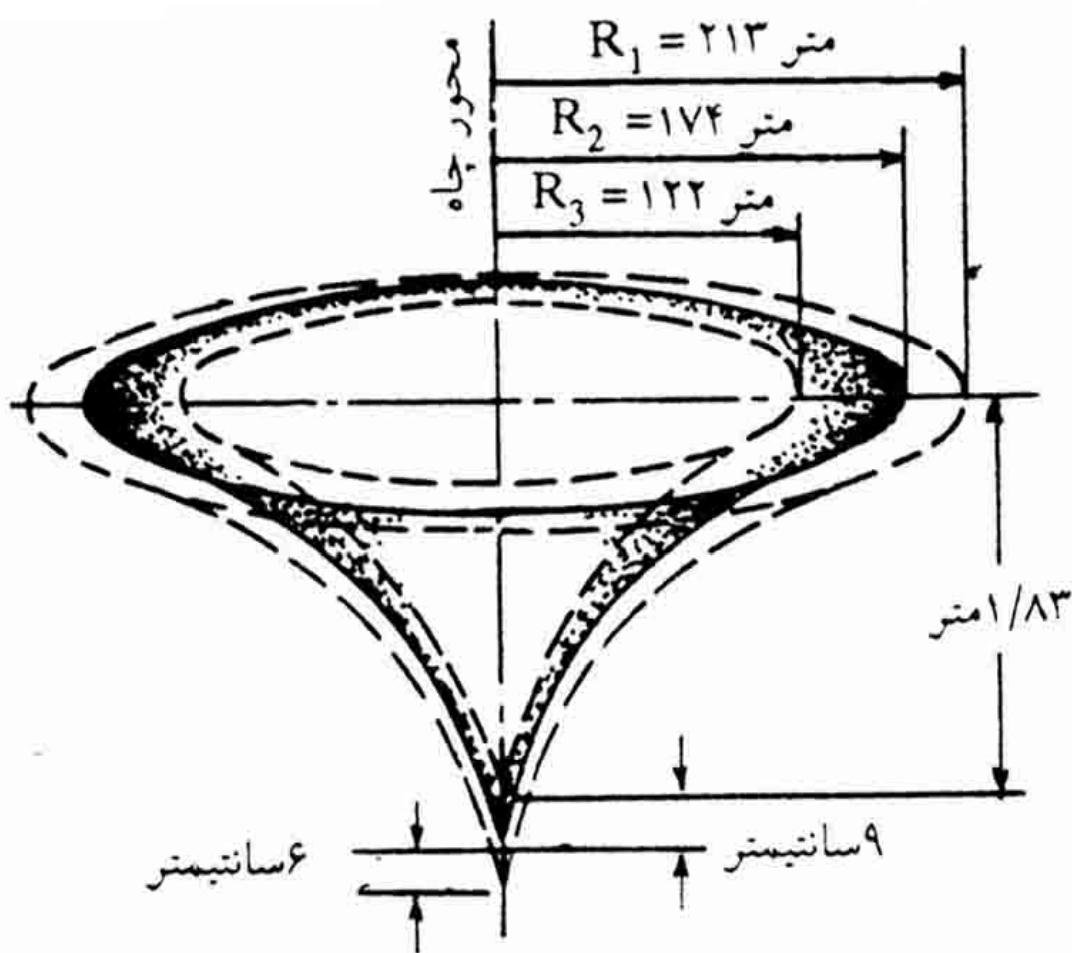
سطح استاتیک : سطح آب اولیه در چاه را، قبل از زهکشی و خارج از حوزه تاثیر چاههای مجاور که در حال آبکشی است سطح استاتیک می گویند.

مخروط افت

هنگام آبکشی از چاه سطح ایستابی یا پیزومتریک به صورت یک فرورفتگی مخروطی شکل است که راس آن در چاه و قائده آن در سطح ایستابی یا پیزومتریک اولیه واقع است . این فرورفتگی را اصطلاحاً مخروط افت می گویند.

منطقه تاثیر

منطقه ای را که سطح مخروط افت با سطح ایستابی یا پیزومتریک اولیه مماس باشد منطقه تاثیر یا دایره تاثیر و شعاع آن را شعاع تاثیر می گویند.



شکل ۱-۴ - تغییرات شعاع و عمق مخروط افت در فواصل زمانی مساوی (یک ساعت)

پس از شروع پمپاژ با دبی ثابت. اندازه‌ها بر حسب مقیاس نیست.

شاعع تاثیر متعادل

وقتی پس مدتی پمپاژ با دبی ثابت، مخروط وضع ثابتی پیدا کرده و سطح آب در جاه به سطح دینامیک میرسد در این حالت شاعع تاثیر را شاعع تاثیر متعادل می گویند.

نکته

- ✓ مخروط افت در اطراف یک چاه زمانی شکل متقارن نسبت به محور چاه دارد که لایه آبدار همگن و ایزوتrop باشد.
- ✓ هر چه ضریب آبگذری کمتر باشد افت در چاه بیشتر و شیب مخروط افت نیز بیشتر خواهد بود. به عکس هرچه ضریب آبگذری بیشتر باشد شعاع تاثیر بیشتر و عمق مخروط کمتر خواهد شد.

معادلات جریانهای شعاعی اطراف چاهها

معادلاتی که برای محاسبه دبی چاهها به کار می‌رود در دو حالت یعنی در حالت ماندگار(رژیم دائم) و غیرماندگار(رژیم موقت یا متغیر) در نظر گرفته می‌شود.

معادلات جریانهای شعاعی اطراف چاهها معمولاً بر اساس فرضیات زیر بنا نهاده شده است:

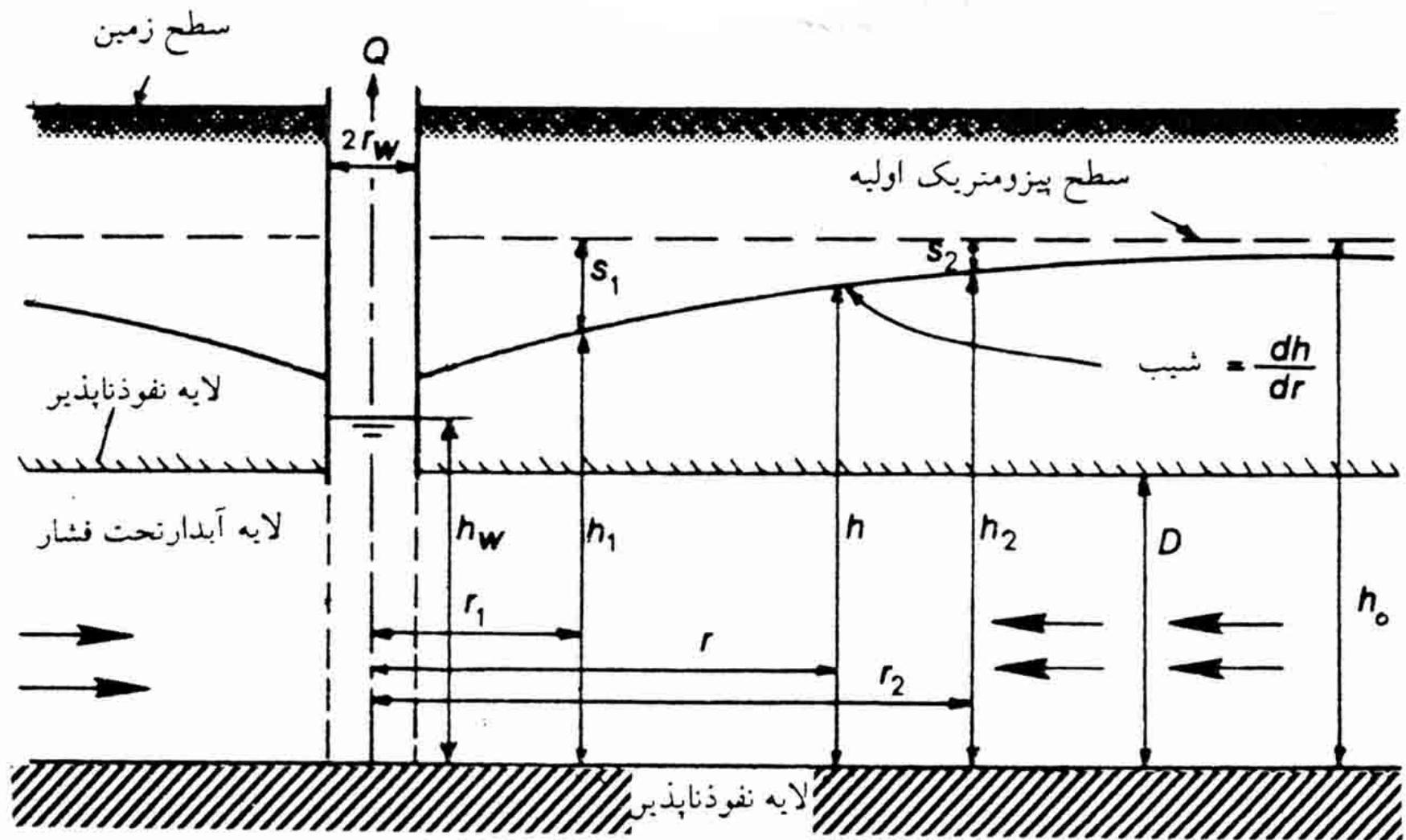
- ☞ چاه با دبی ثابت پمپاژ می شود.
- ☞ چاه تمام ضخامت لایه آبدار را قطع کرده و در تمام ضخامت لایه آبدار دارای لوله مشبك است.

لایه آبدار همگن، ایزوتrop، افقی و دارای گسترش نامحدود است و جریان آب در آن فقط در جهت افقی است و هیچ جریان دیگری جز جریان ناشی از پمپاژ وجود ندارد.

- ۲) آب از ذخیره لایه آبدار و بر اثر افت بلا فاصله سطح ایستابی یا سطح پیزومتریک آزاد می شود.
- ۳) حجم آب داخل چاه در مقایسه با حجم آب استخراجی ناچیز است.

جريان ماندگار در چاه حفر شده در لایه آبدار تحت فشار

با فرض افقی بودن جریان می توان گفت که گذر حجمی جریان در امتداد سطح جانبی یک استوانه فرضی در لایه آبدار به شعاع r از محور چاه معادل دبی Q چاه است



شکل (۴-۴) - جریان شعاعی در یک چاه در حال پمپاژ در لایه آبدار تحت فشار.

$$Q = K \cdot 2\pi r D \frac{dh}{dr}$$

Q: دبی چاه

K: ضریب نفوذپذیری

D: ضخامت لایه آبدار

r: فاصله پیزومتر از مرکز چاه

$\frac{dh}{dr}$: گرادیان هیدرولیک

$$Q \frac{dr}{r} - 2\pi K D dh$$

Q: دبی چاه

K: ضریب نفوذپذیری

D: ضخامت لایه آبدار

$$Q = 2\pi k D(h_2 - h_1) / \ln(r_2/r_1)$$

Q: دبی چاه

K: ضریب نفوذپذیری

D: ضخامت لایه آبدار

h₁, h₂: بار فشار در نقطه یک و دوم

r₁, r₂: فاصله نقطه اول و دوم از مرکز چاه

اگر r_1 را بعنوان شعاع چاه در نظر بگیریم می توان نوشت.

$$Q = 2\pi k d (h_0 - h_w) / \ln(r_0/r_w)$$

: Q: دبی چاه

: K: ضریب نفوذپذیری

: D: ضخامت لایه آبدار

: h_0, h_w , بار فشار در درون چاه و پیزومتر

: r_0, r_w شعاع چاه و پیزومتر از مرکز چاه

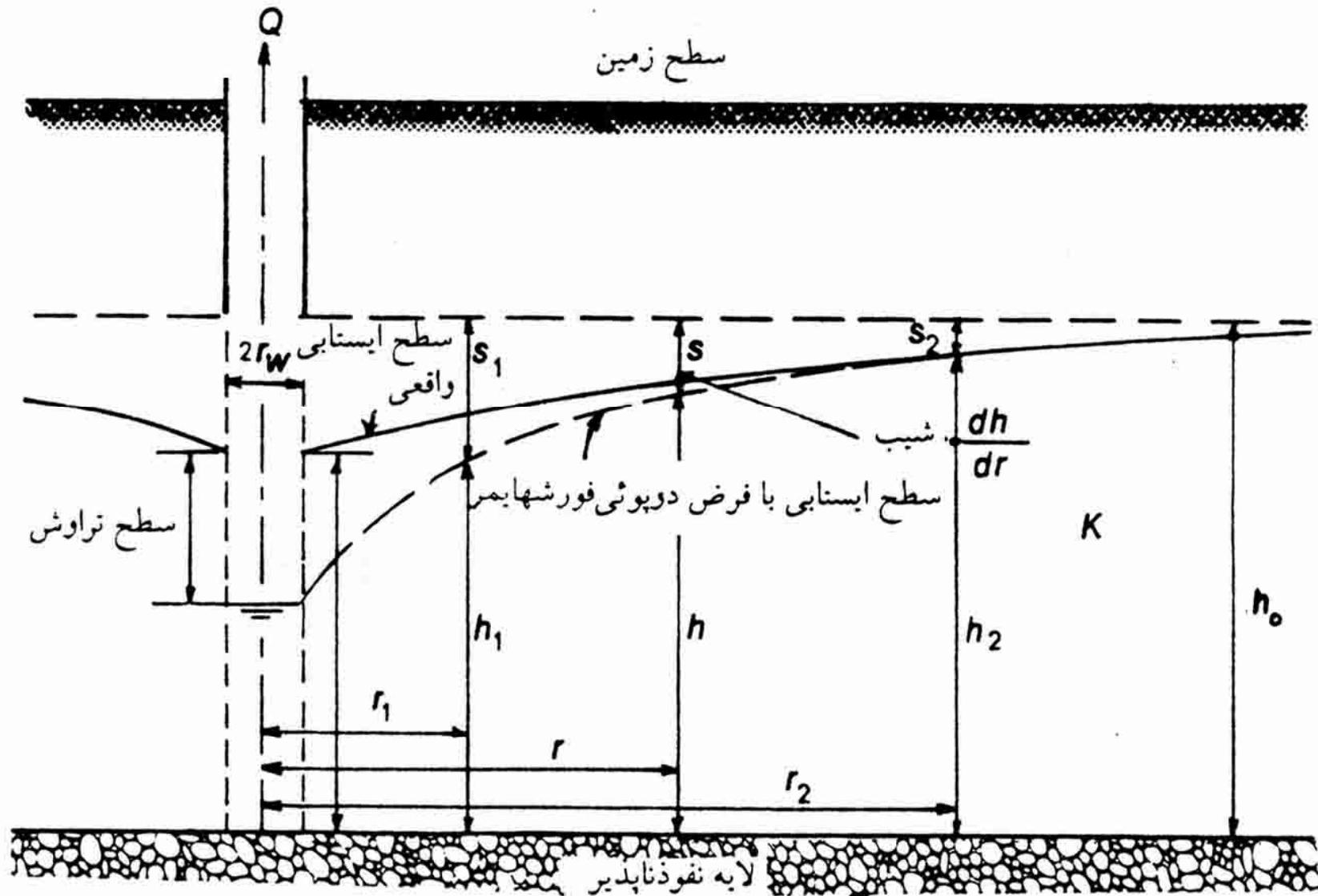
مقدار افت برابر خواهد بود با:

$$h_0 - h_W = Q L n \left(r_0 / r_W \right) / 2 \pi k D$$

روابط معادلات جریان شعاعی در اطراف چاه حفر شده
در لایه آبدار آزاد:

$$Q = 2\pi r h k \left(\frac{dh}{dr} \right)$$

Q: دبی چاه
K: ضریب نفوذپذیری
h: ارتفاع سطح ایستابی از مرز پایینی لایه آبدار
r: فاصله پیزومتر از مرکز چاه
dh/dr: گرادیان هیدرولیک



شكل (۵-۴) - جریان شعاعی در یک چاه در حال پمپاژ در سفره آزاد

$$Q = \pi k (h_2 - h_1) / L n(r_2/r_1)$$

Q: دبی چاه

K: ضریب نفوذپذیری

h: ارتفاع سطح ایستابی از مرز پایینی لایه آبدار

r₁, r₂: فاصله پیزومتر از مرکز چاه

h₁, h₂: بار استابی در نقاط 1 و 2

اگر r_1 برابر شعاع چاه باشد 

$$Q = \frac{\Pi k(h_0^2 - hW^2)}{Ln(r_0/rW)}$$

جريان غيرماندگار

- ✓ معادلات جریانهای غیر ماندگار علاوه بر پارامترهای قبلی شامل زمان پمپاژ و ضریب ذخیره لایه آبدار نیز می شود.
- ✓ نیس معادله ای برای لایه های آبدار تحت فشار در شرایط غیر ماندگار ارائه می دهد که حل آن نهایتاً به معادله زیر منجر می شود

$$S=Q[-5772-Lnu+u-u^2/2\times 2!+u^3/3\times 3!-\dots]/4\pi t$$

که در این معادله u برابر است با

$$U=r^2s/4Tt$$

- Q : دبی ثابت چاه
- T : ضریب آبگذری
- T : زمان از شروع پمپاژ
- S : ضریب ذخیره
- s : مقدار افت سطح پیزومتریک در پیزومتر نزدیک چاه اصلی
- r : فاصله پیزومتر تا چاه اصلی

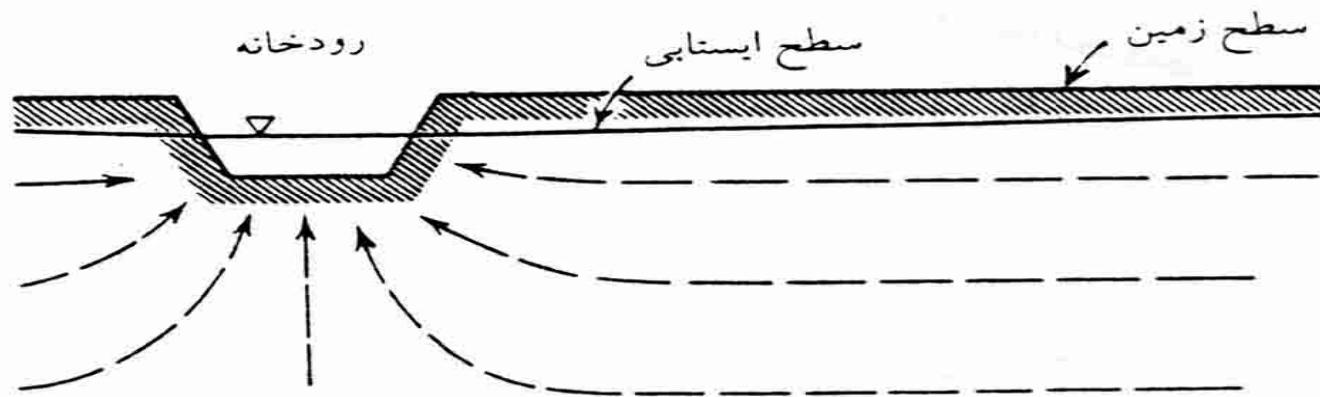
تابع داخل کروشه را تابع چاه می گویند و با
W(x) نشان می دهند.

$$S = QW(U)/4\pi t$$

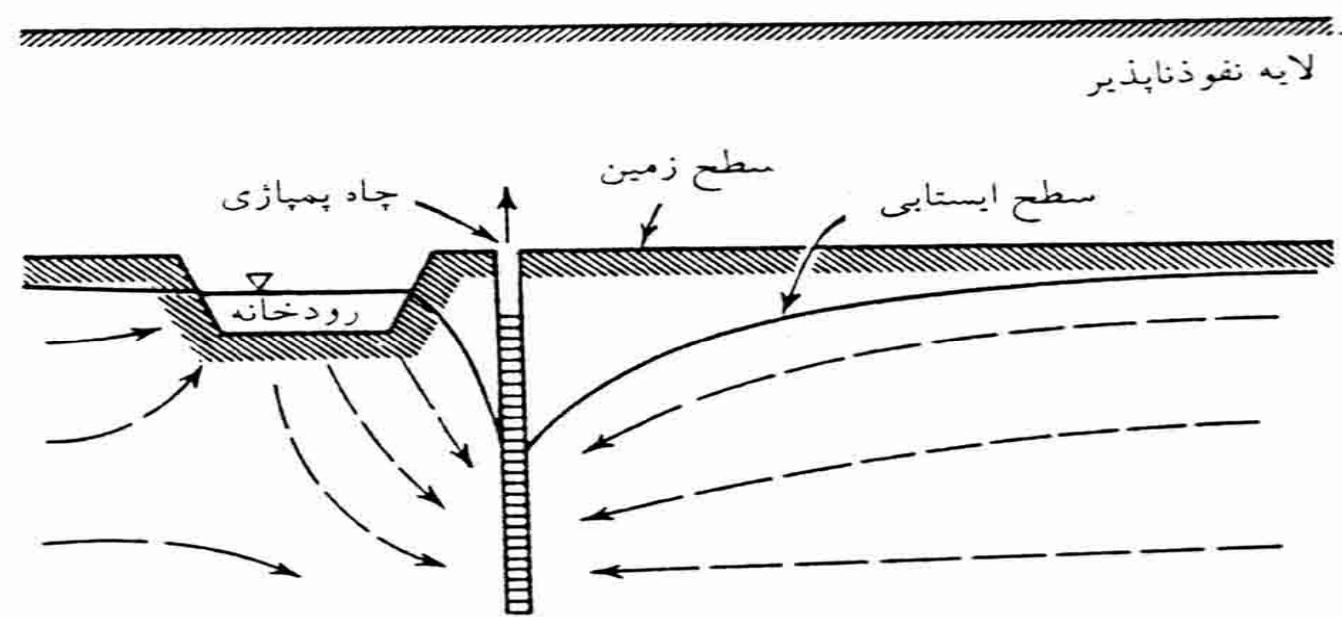
و $W(x)$ هر دو بدون بعد هستند و از داخل جدول قابل
برداشت می باشند.

جريان آب در نزدیک مرزهای محدود کننده لایه آبدار

- ↳ حل مسائل مرزی در جريان آب در اطراف چاهها را غالباً با به کار بردن روش تصویری می توان ساده نمود.
- ↳ تصویر عبارتست از چاه یا رودخانه ای مجازی است که از نظر هیدرولیکی تاثیر مشابه یک مرز فیزیکی معلوم در روی سیستم جريان داشته باشد.



الف



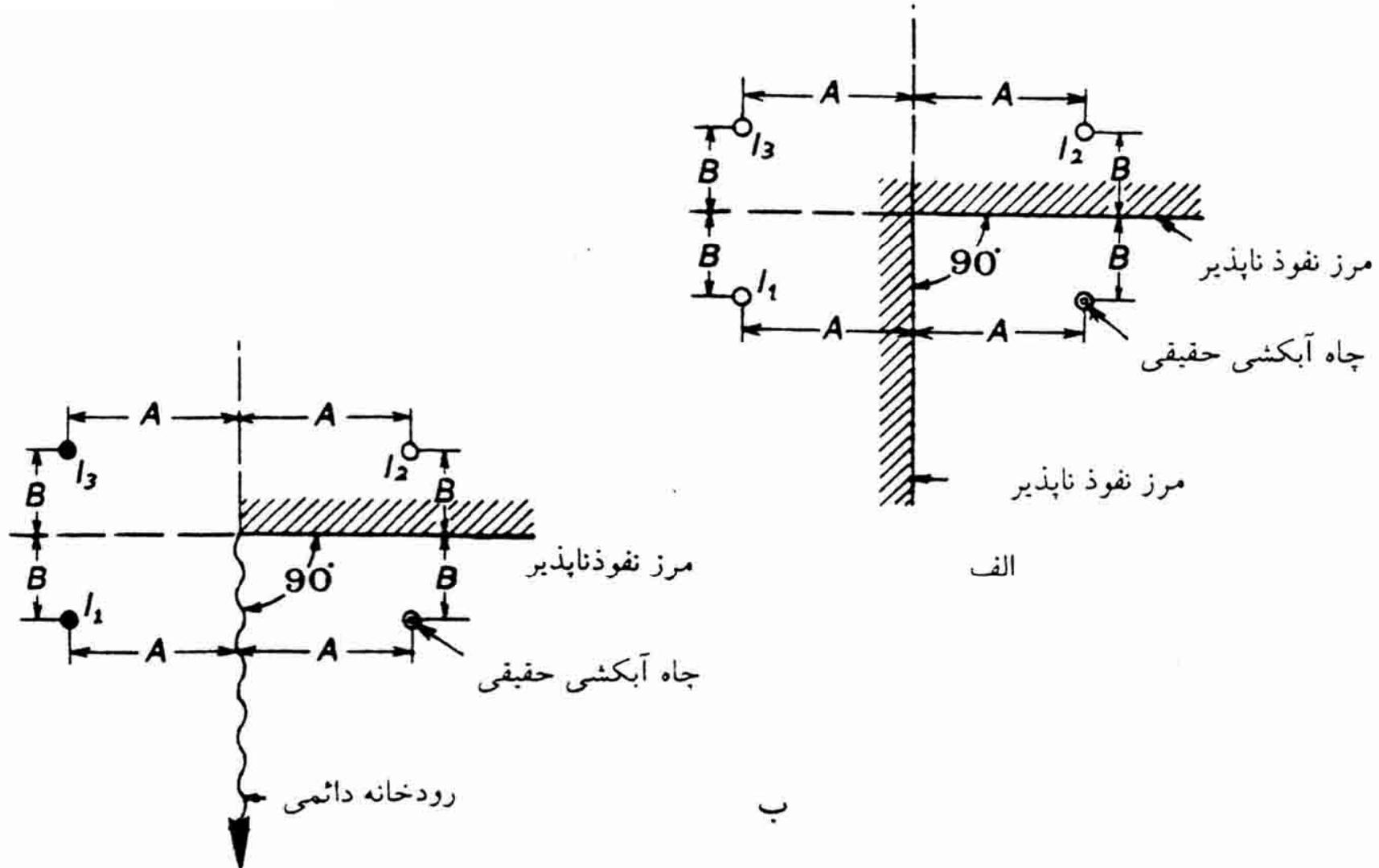
ب

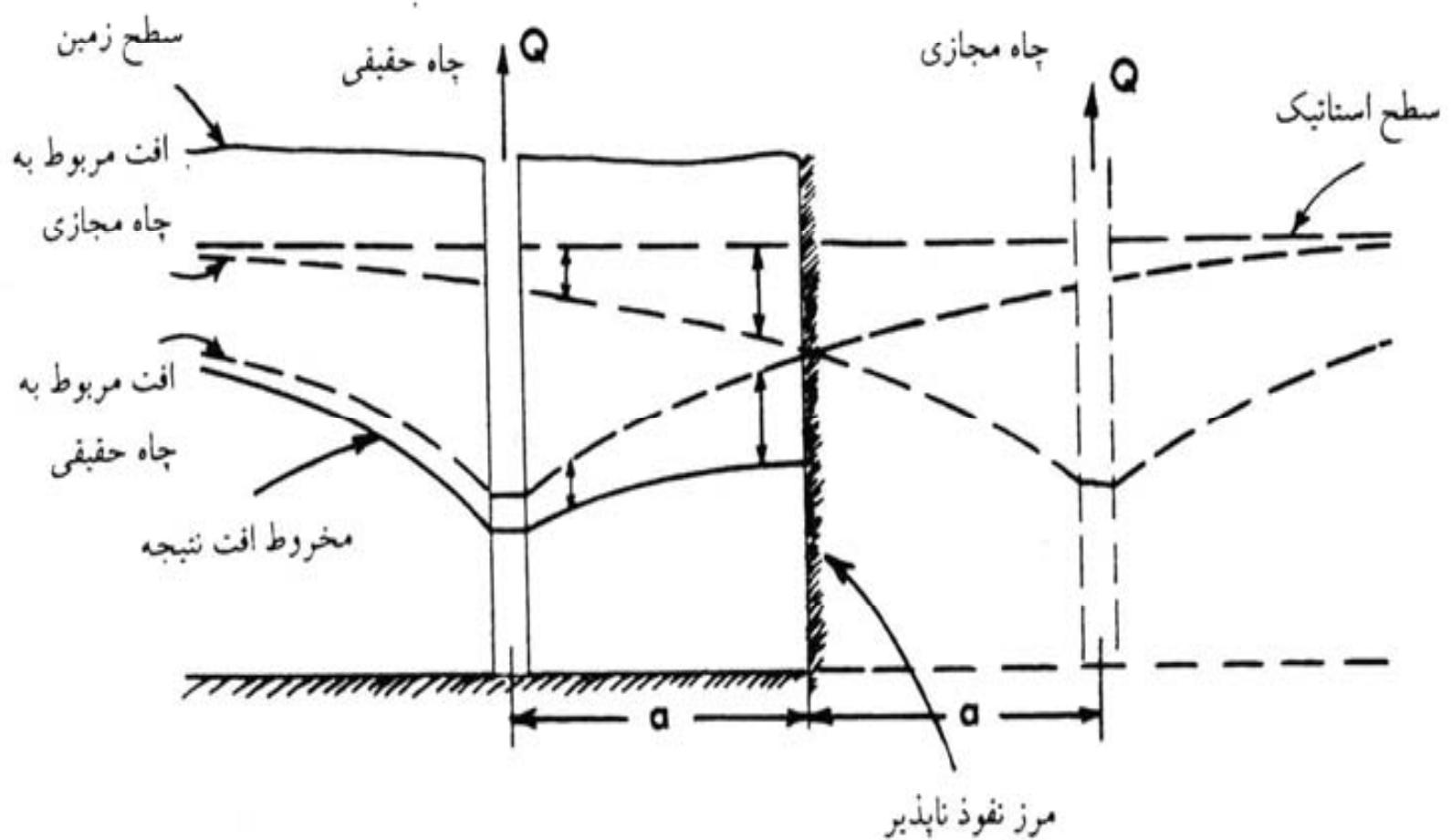


شکل ۷-۶ تغذیه و اداری به وسیله پمپاژ از چاهی در نزدیک رودخانه الف - الگوی جریان طبیعی، ب - الگوی جریان پس از پمپاژ

به جای رودخانه می‌توان یک چاه تغذیه را در نظر گرفت که با فاصله‌ای معادل فاصله چاه حقیقی تا رودخانه، مستقیم‌آ در طرف دیگر رودخانه واقع شده است.

سیستم چاههای مجازی در اطراف یک چاه در حال پمپاز مجاور مرزهای سفره

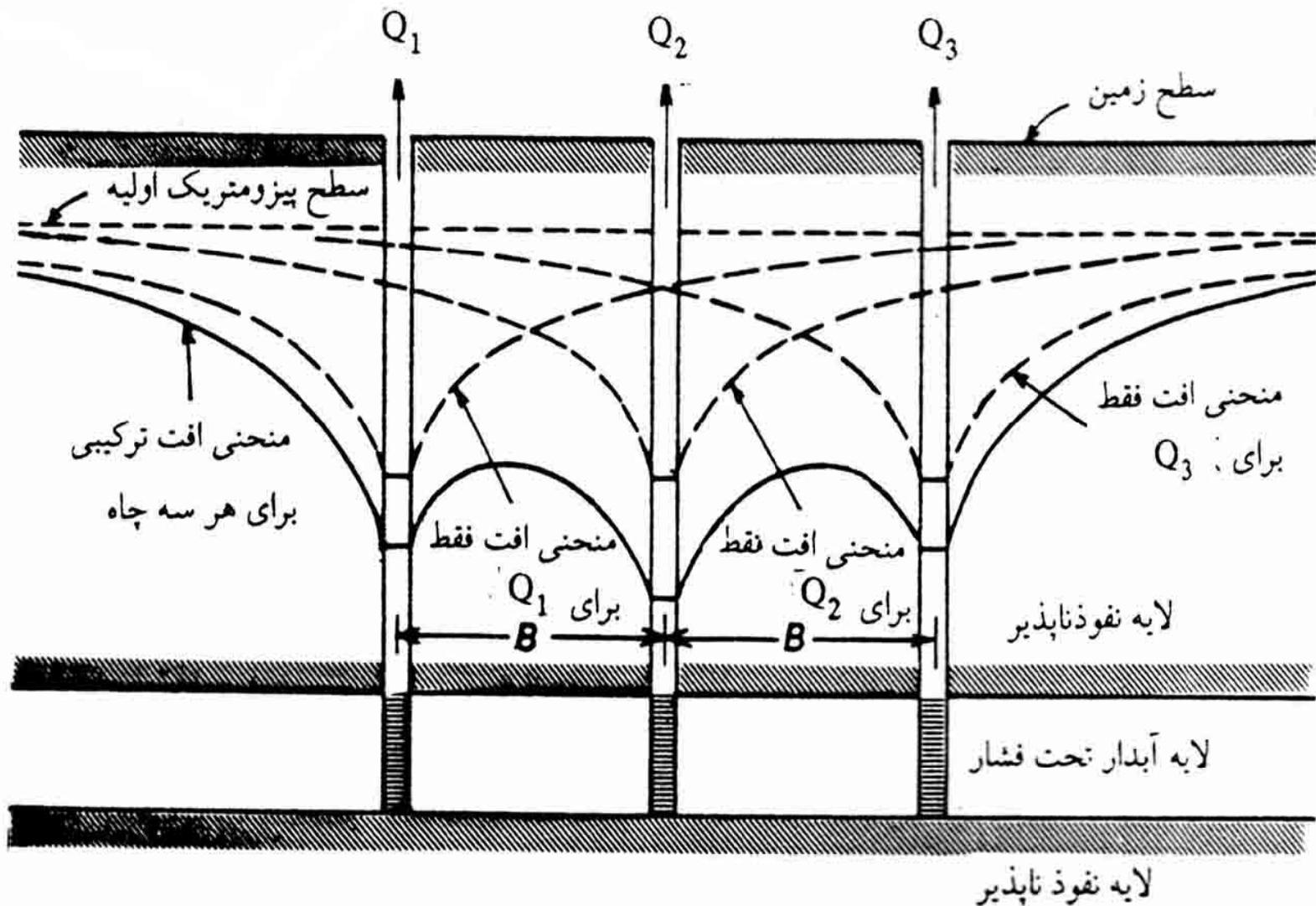




شکل (۹-۴) یک چاه در حال پمپاژ در نزدیکی یک دیواره قائم نفوذناپذیر و یک چاه مجازی معادل آن.

سیستم های چند چاهی

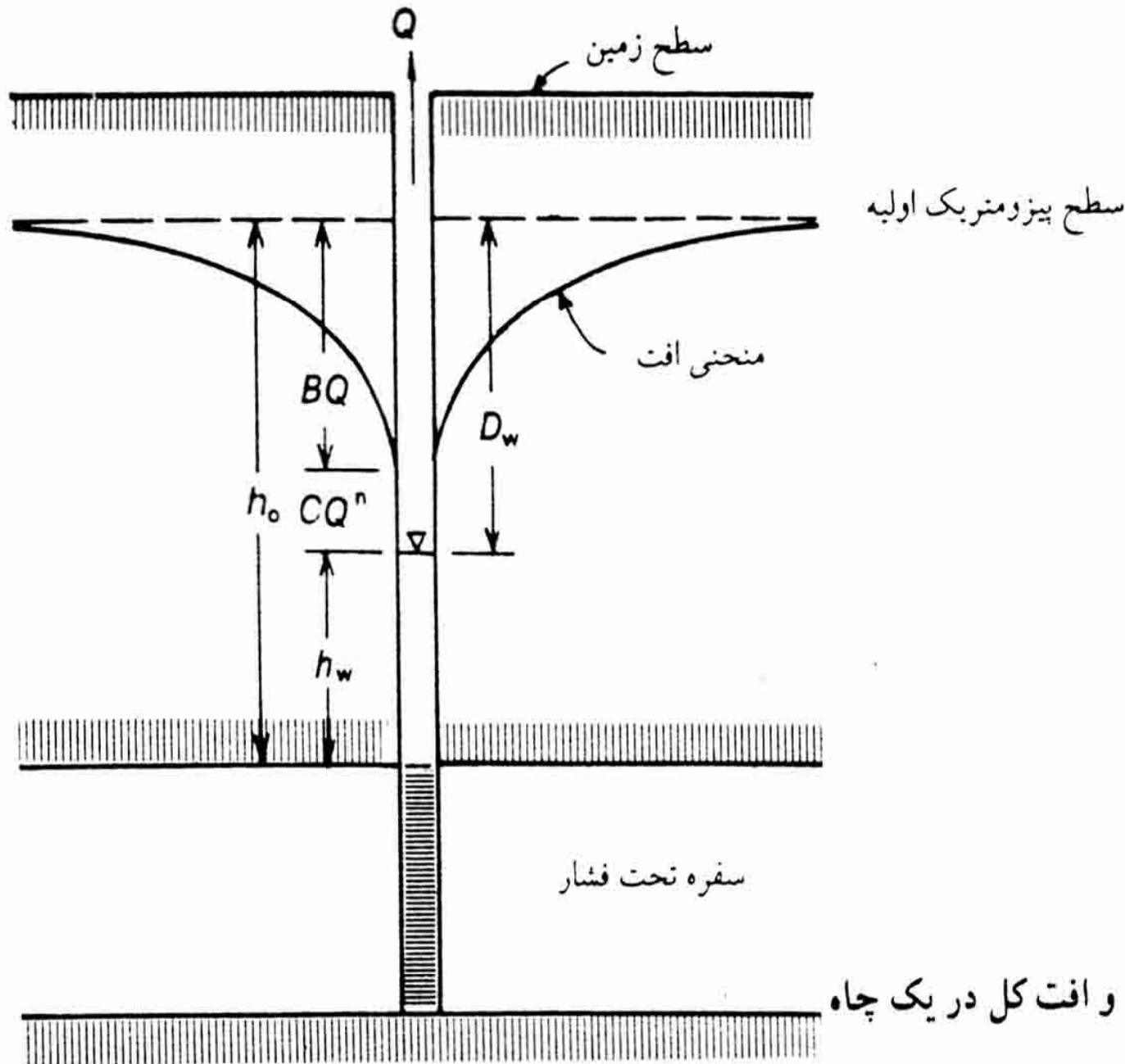
مقدار افت در هر نقطه از منطقه تاثیری که بر اثر پمپاژ از چند چاه ایجاد می شود برابر با مجموع افتهای مربوط به هر کدام از چاهها به تنها ی است .



شکل (۱۱-۴) منحنی‌های افت مجزا و ترکیبی سه چاه که در امتداد یک خط قرار دارند.

افت چاه

- ✓ بر اثر عبور آب از شبکه های لوله جدار افقی ایجاد می شود که به آن افت چاه یا افت شبکه می گویند .
- ✓ در اثر تاثیر افت چاه سطح آب در چاه پایین تر از سطح ایستابی یا پیزومتریک در اطراف چاه قرار می گیرد .



دبی ویژه

☞ اگر دبی را بر افت داخل چاه تقسیم کنیم دبی ویژه یا ظرفیت ویژه چاه بدست می آید.

☞ دبی ویژه یا ظرفیت ویژه معیاری است که مؤثر بودن یا به عبارت دیگر استعداد آبدهی چاه را نشان می دهد. ظرفیت ویژه چاه مقدار ثابتی نیست و با افزایش Q کاسته می شود.

اندازه گیری T و S در شرایط ماندگار

در لایه های آبدار تحت فشار ، در شرایط ماندگار ، مقدار T و S را می توان از معادله تعادل بدست آورد

$$T = Q L n \left(r_2 / r_1 \right) / 2\pi (s_1 - s_2)$$

اندازه گیری T و S در شرایط غیر ماندگار

محاسبه T و S با اندازه گیری سرعت افت سطح آب در چاههای پیزومتریک بر اثر پمپاژ با دبی ثابت بر اساس معادله نیس صورت می‌گیرد.

$$T = QW(u) / 4\pi s$$

$$s = 4Tu / r^2/t$$

روش تیس

$$\text{LogS} = \text{Log}(Q/4\pi t) + \text{LogW}(u)$$

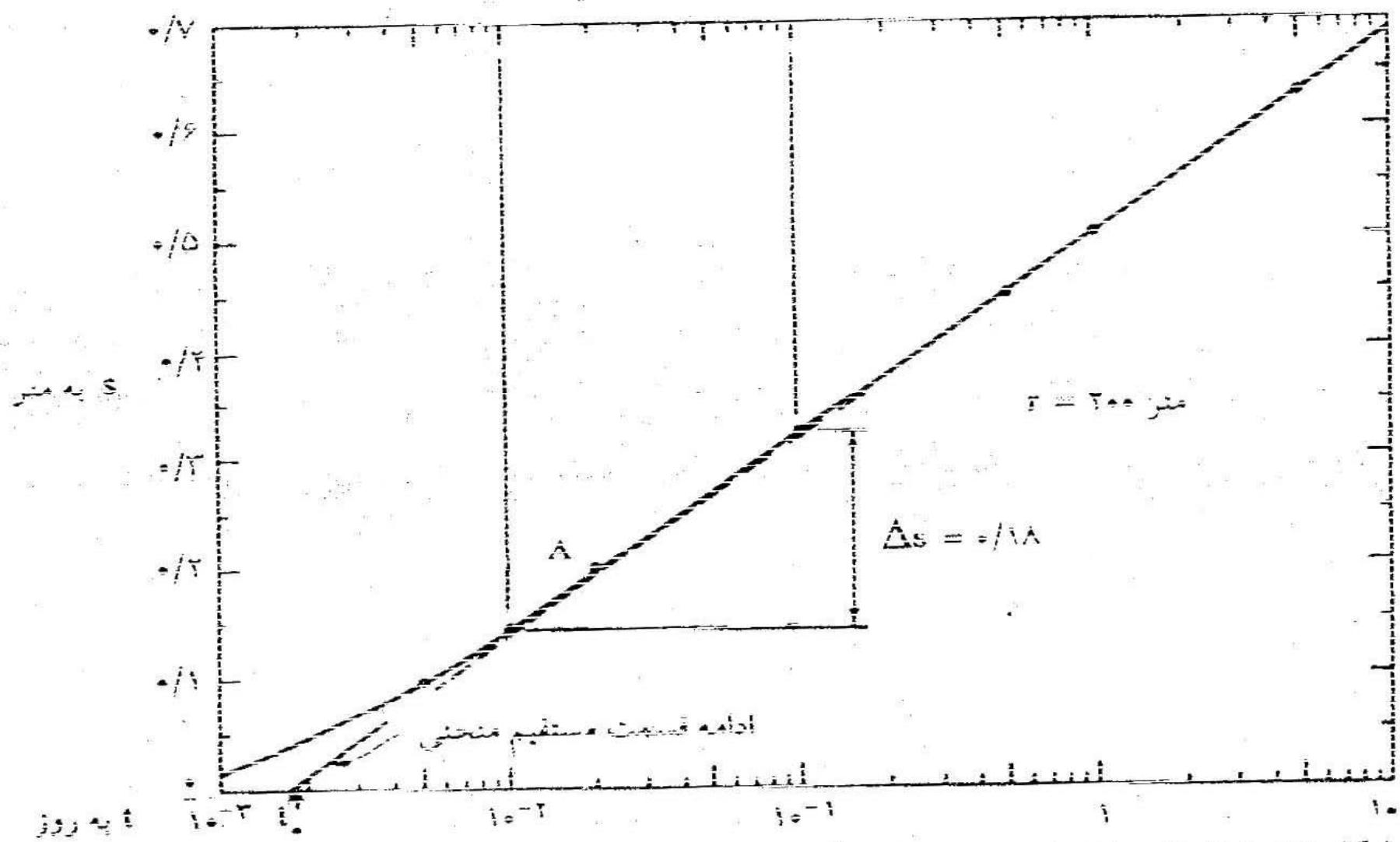
$$\text{Log } (r^2/t) = \text{Log } (4T/S) + \text{Log}(u)$$

روش ژاکوب

$$S = 2.3Q \log(2.25Tt/r^2s) / 4\pi t$$

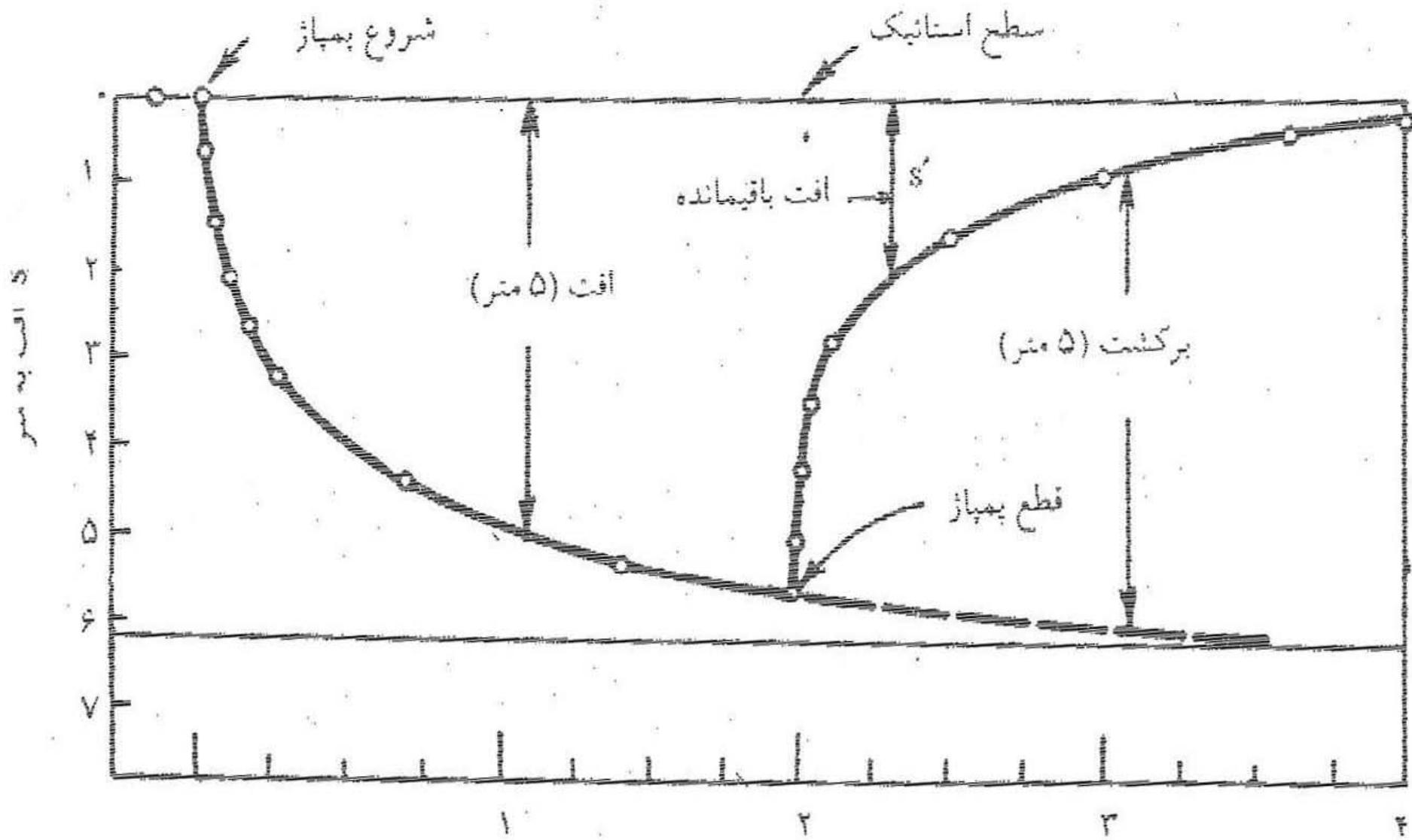
$$T = 2.3Q / 4\pi \Delta S$$

ΔS : اختلاف افت مربوط به دو رقم از محور زمان



آزمون برگشت

وقتی آزمون پمپاژ کامل شد، پس از قطع پمپاژ سطح آب در چاه اصلی و چاههای مشاهده ای شروع به بالا آمدن می کند، که به آن برگشت یا جبران می گویند.



شکل ۱۹-۴- منحنی افت و برگشت در یک چاه که به مدت ۴۸ ساعت با دبی ثابت پمپاڙ شده است.

$$S' - 2.3Q/4\pi t \log(t/t')$$

t : زمان شروع پمپاژ
 t' : زمان پس از خاموش کردن پمپ

فصل 5

راههای بهر برداری از منابع آبزیر زمینی

موضوعات مورد بحث در این فصل

↪ چاه

↪ قنات

↪ چشممه

مقدمه

بهره برداری از منابع آب زیرزمینی از راههای مختلف انجام می گیرد که مهمترین آنها عبارتند از: حفر چاه و قنات و استفاده از آب چشمه ها.

چاه آب

✓ چاه آب حفره‌ای استوانه‌ای شکل و معمولاً قائم است که در زمین حفر می‌کنند تا به لایه آبدار برسخدند.

✓ چاههای آب را معمولاً بر اساس عمق به چاههای کم عمق و عمیق تقسیم می‌کنند.

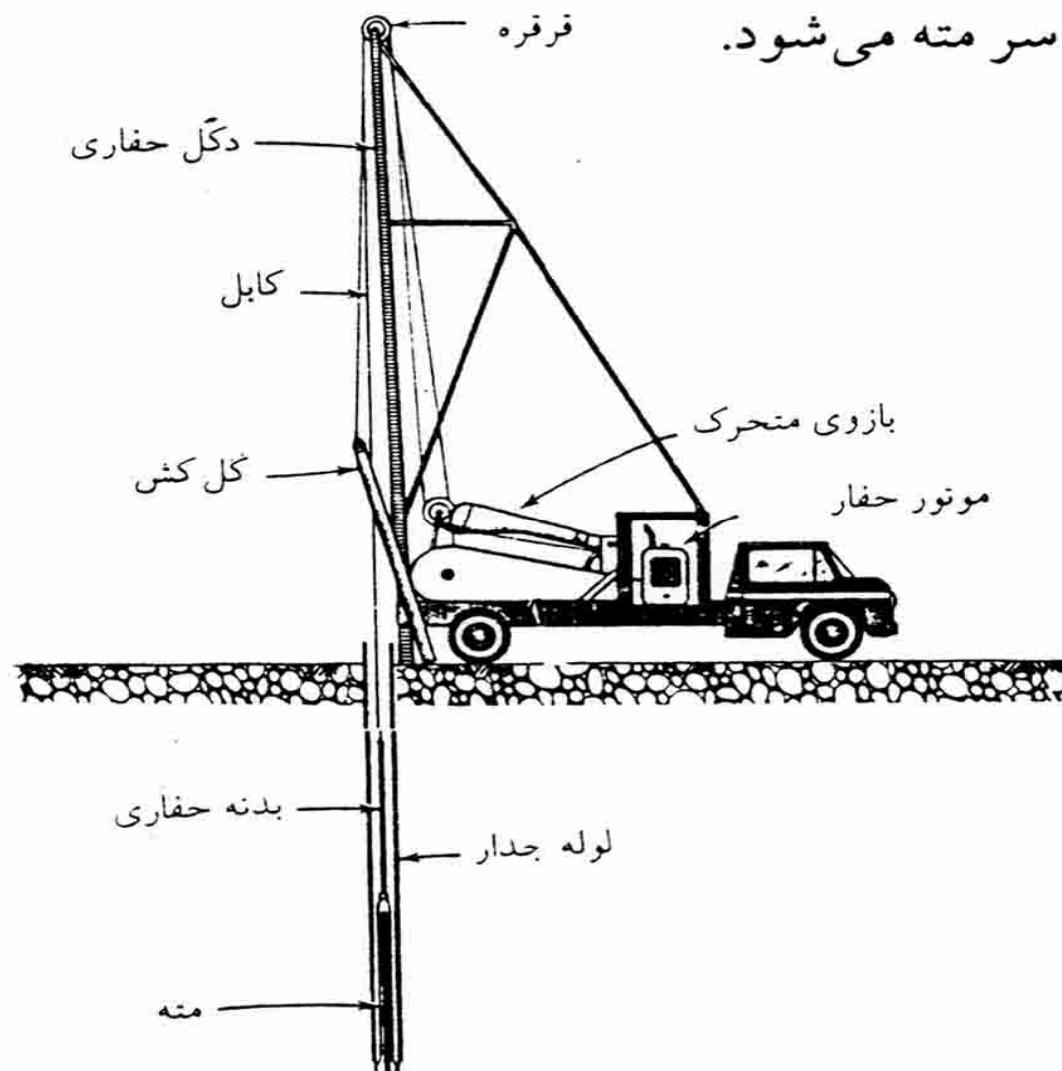
✓ چاه کم عمق چاهی است که آب آن از فاصله نسبتاً کمی از سطح زمین از کم عمقترين لایه آبدار تامين مى شود و توسط مقنی حفر مى شود.

✓ چاه عمیق چاهی است که آب آن از اعماق نسبتاً زیاد لایه آبدار آزاد یا یک یا چند لایه آبدار تحت فشار با هم تامین می شود و نوسط دستگاه حفاری کنده می شود.

چاههای عمیق به دو روش ضربه‌ای و دورانی حفر می‌شوند

حفاری ضربه‌ای: در این روش حفاری ضربات متواالی مته در ته چاه موجب خرد کردن سنگها می‌شود. سپس توسط گل کش مواد خرد شده از کف چاه خارج شده و حفاری ادامه می‌یابد.

کاهش اصطکاک سر مته می شود.



شکل ۵-۲-۵- دستگاه حفاری ضربه‌ای که بر روی کامیون نصب شده است.

ابزار حفاری ضربه ای

مته حفاری: مهمترین قسمت ابزار حفاری است و عمل خرد کردن سنگها و حفر چاه توسط این قسمت انجام می‌گیرد.

بدنه یا ساقه حفاری: میله فولادی بلندی است که باعث افزایش وزن و طول ابزار حفاری و حفر سریع و قائم چاه می‌شود.

جار یا دانگ: باعث می شود که اولاً ضربه به کابل منتقل نشود ثانیا در موقعی که متنه در گل گیر می کند با زدن ضربه متنه را بیرون می آورد.

گلوبی دوار: ابزار حفاری رابه کابل متصل می کند و باعث می شود که ابزار حفاری بتواند نسبت به کابل کمی گردش کند.

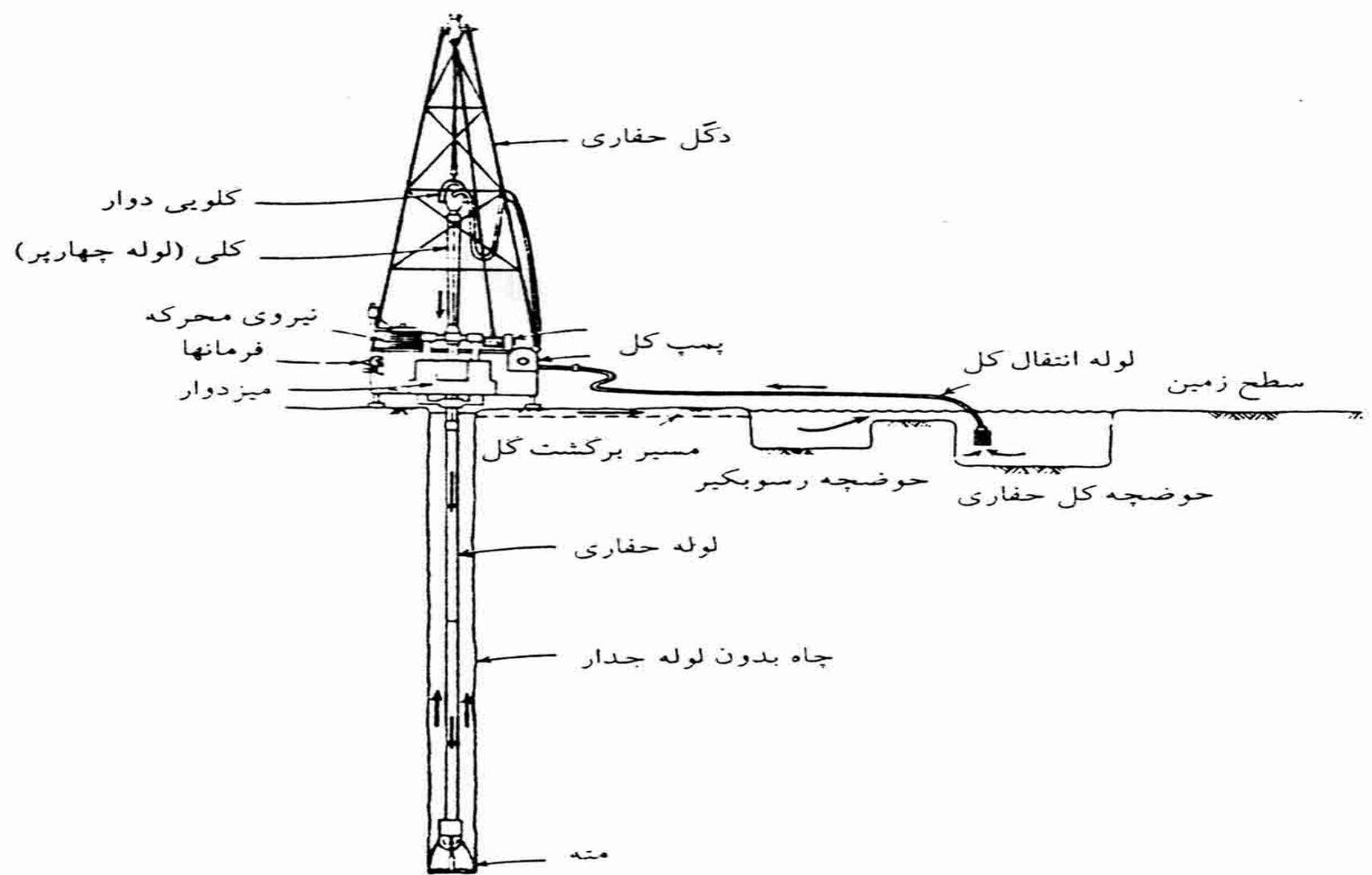
نکته

- ✓ در حفاری ضربه ای عمل حفر متناوباً قطع می شود تا مواد کنده شده از چاه خارج گردد. خارج کردن مواد کنده شده توسط گل کش انجام می گیرد.
- ✓ در هر عمقی که حفار با توجه به سرعت حفاری تغییر جنسی در لایه ها احساس کند، نمونه برداری می شود.

معایب روش حفاری ضربه ای

- محدودیت عمق حفاری
- سرعت کم حفاری
- مشکلات بیرون کشیدن لوله هائی است که در ضمن حفاری در چاههای عمیق گذارده می شود.

↳ روش حفاری دورانی: در این روش مته به انتهای یک سری لوله های تو خالی به نام لوله حفاری یا سوزن حفاری متصل می شود. برای خارج کردن مواد کنده شده از گلن حفاری استفاده می شود.



شکل ۳-۵- اجزاء اصلی دستگاه حفاری دورانی. پیکانها جهت گردش گل حفاری را نشان می دهند.

عوامل مؤثر در سرعت حفاری دورانی

- ✓ سختی سنگ
- ✓ اندازه و نوع مته
- ✓ سرعت چرخش مته
- ✓ مجموع وزن روی مته
- ✓ خواص گل حفاری
- ✓ فشار گل در ته چاه و گردش گل حفاری

تکمیل و تجهیز چاه

- (الف) لوله گذاری
- (ب) صافی شنی (گراول پک)
- (ج) توسعه چاه

لوله گذاری

قبل از قرار دادن پمپ در چاه برای جلوگیری از ورود ذرات بداخل چاه و پایداری دیواره چاه و سهولت نفوذ آب آنرا لوله گذاری می کنند. که آنرا لوله جدار می گویند.

نکته

↳ برای این کار از لوله های مشبک یا اسکرین یا لوله های فولادی معمولی که در محل چاه مشبک می گردند استفاده می شود.

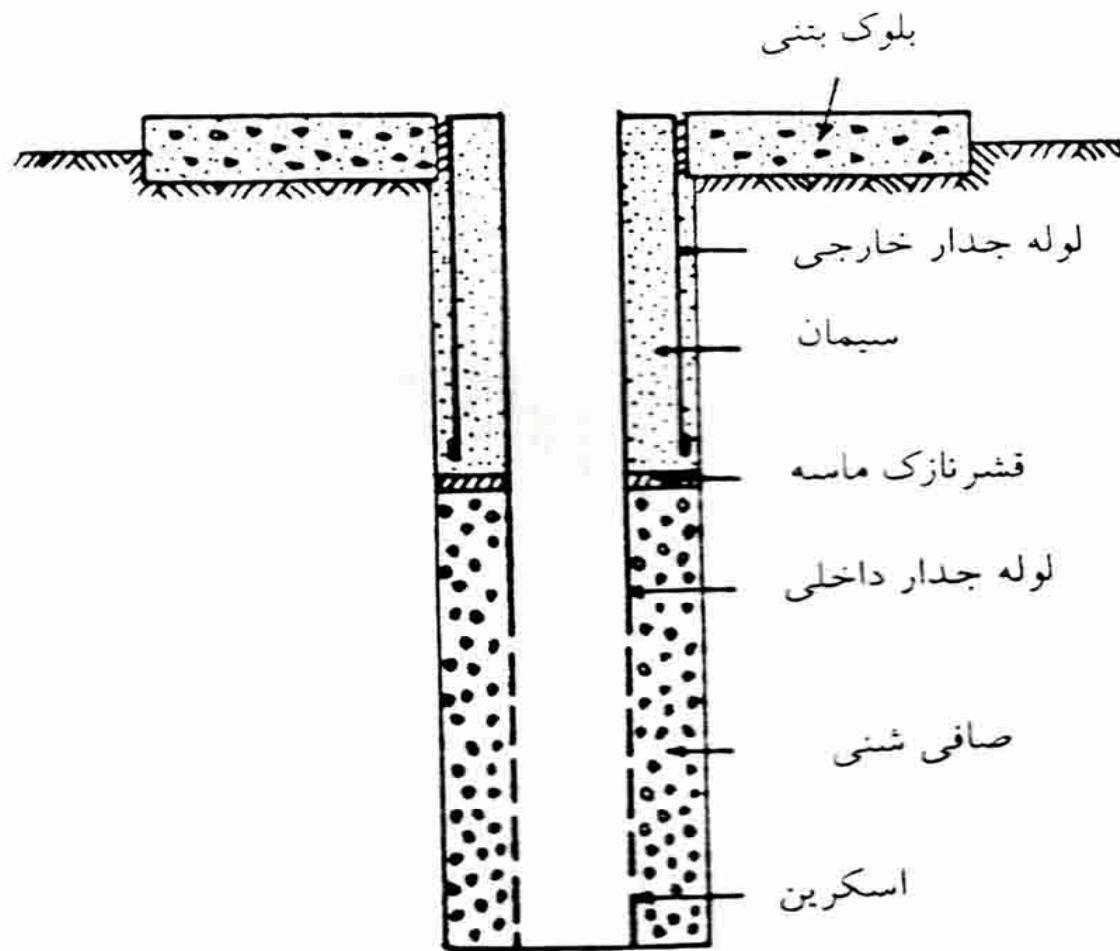
↳ اندازه شبکه ها در لوله های مشبک به دانه بندی رسوبات لایه آبدار و صافی شنی اطراف چاه بستگی دارد.

صافی شنی

پس از لوله گذاری چاه، در اطراف قسمتهای مشبک لوله جدار یا اسکرینها فشری از گراول ایجاد می کنند که باعث افزایش قطر مؤثر چاه، جلوگیری از ورود ذرات دانه ریز و خالی شدن پشت لوله جدار از رسوبات و همچنین حفاظت لوله جدار می شود .

نکته

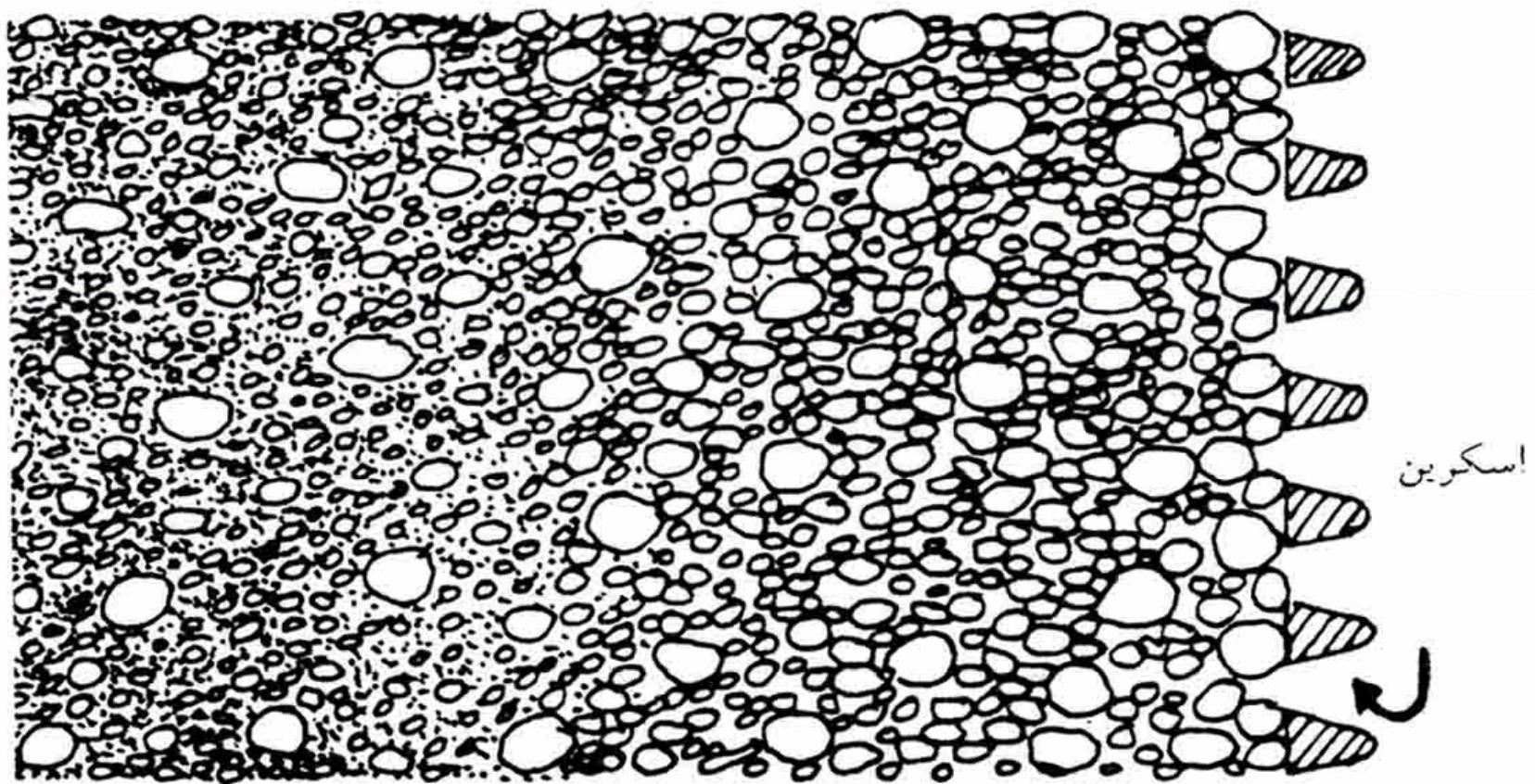
- ✓ ضخامت صافی شنی ۱۵ تا ۲۵ سانتی متر است.
- ✓ معمولاً اندازه دانه ها در صافی شنی طوری انتخاب می شود که $d_{(50)}$ صافی ۵ برابر $d_{(50)}$ مواد تشکیل دهنده لایه آبدار باشد.



شکل (۵-۶) - مقطع یک چاه تکمیل شده که به طریق دورانی حفر شده و در آن اسکرین، صافی شنی، قسمتهای سیمانکاری شده و بلوک بتنی برای قرار دادن تجهیزات موتور و پمپ نشان داده شده است.

توسعه چاه

عملیاتی که طی آن ماسه و مواد دانه ریز دیگر از لابه لای مواد تشکیل دهنده لایه آبدار در اطراف چاه خارج شده و به داخل چاه حرکت می کند. سپس این ذرات توسط گل کشی یا پمپ از چاه خارج می گردد. توسعه چاه باعث افزایش قطر مؤثر، آبدهی و عمر چاه می شود.



شکل ۷-۵ منطقه توسعه یافته در اطراف یک چاه. ذرات لای و ماسه‌های دانه‌ریز از لابلای مواد تشکیل دهنده لایه آبدار خارج شده است.

روش‌های توسعه چاه

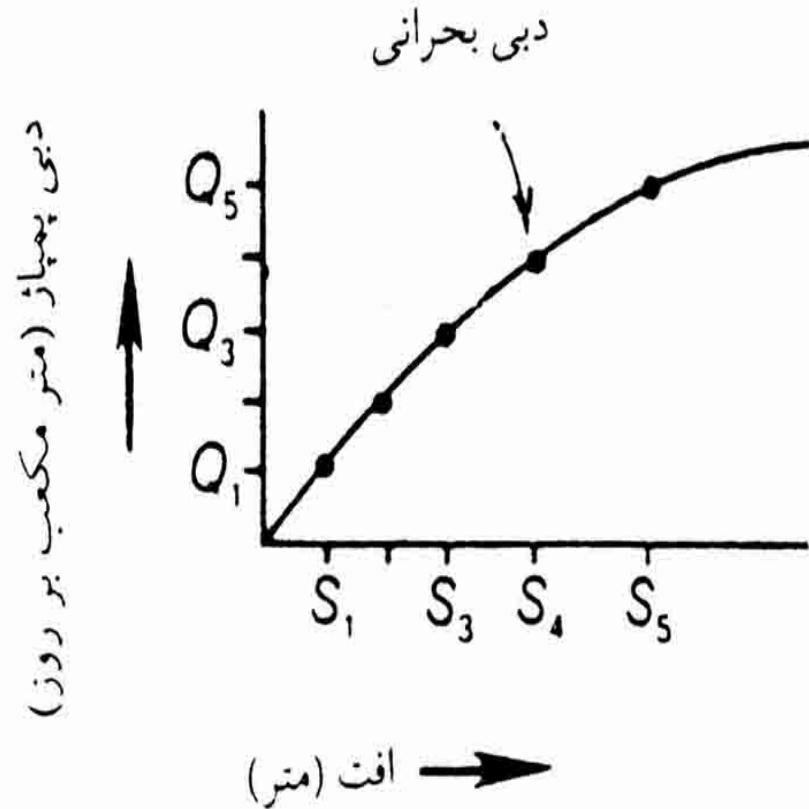
- 1- پمپاژ متناوب چاه با استفاده از پمپ توربینی
- 2- استفاده از عملیات سنبه زنی

آزمون آبدهی چاهها

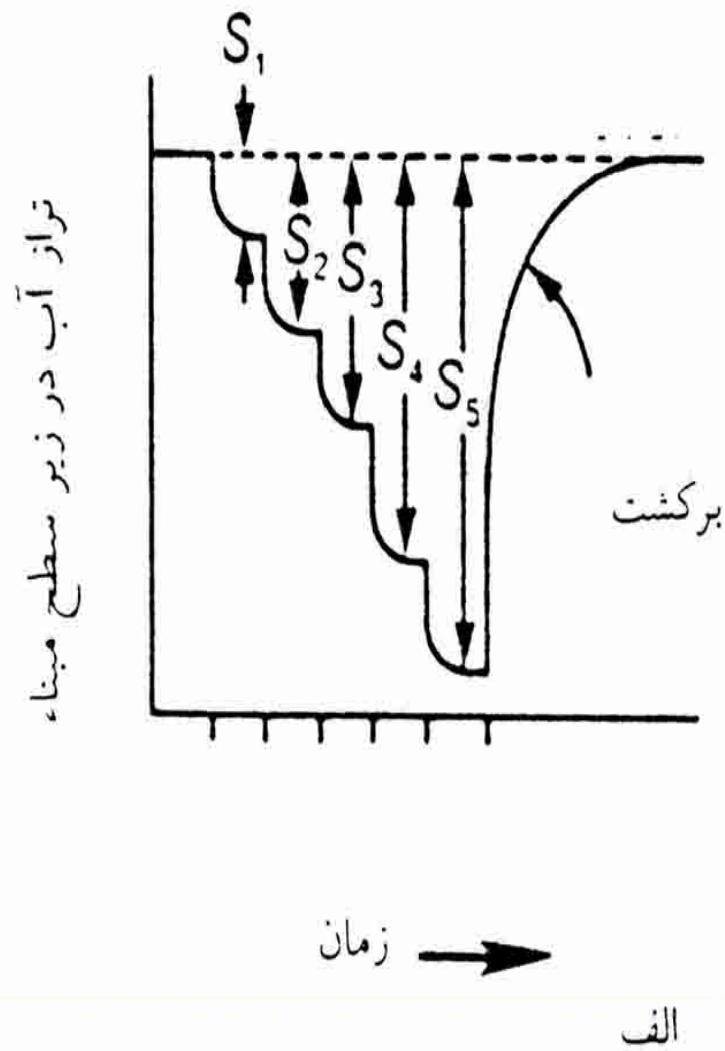
✓ بعد از تشکیل چاه باید آن را از نظر آبدهی و مقدار افت آب در چاه مورد آزمایش قرار داد. این اطلاعات از نظر میزان آبدهی مطمئن چاه، انتخاب پمپ مناسب تعیین قدرت موتور، عمق قرار دادن پمپ و تعیین قیمت وسایل پمپاز مورد نیاز است.

دبی بحرانی

میزان آبدھی چاه را به ازاء رسیدن به سرعت بحرانی دبی بحرانی یا دبی حداکثر می گویند. برای محاسبه عملی دبی بحرانی از نتایج یک آزمایش افت پله ای استفاده می شود.



ب.



الف

شکل ۹-۵ - الف - تغییرات تراز آب در چاه نسبت به زمان (الف) و منحنی تغییرات دبی به افت کلی (ب) در یک آزمون افت پلهای

اریفیس

برای اندازه گیری دبی آب چاهها از وسیله ای بنام اریفیس استفاده می شود.

$$Q=kA\sqrt{2gh}$$

Q: دبی

A: سطح مقطع اریفیس

g: شتاب گرانی

h : افت فشار

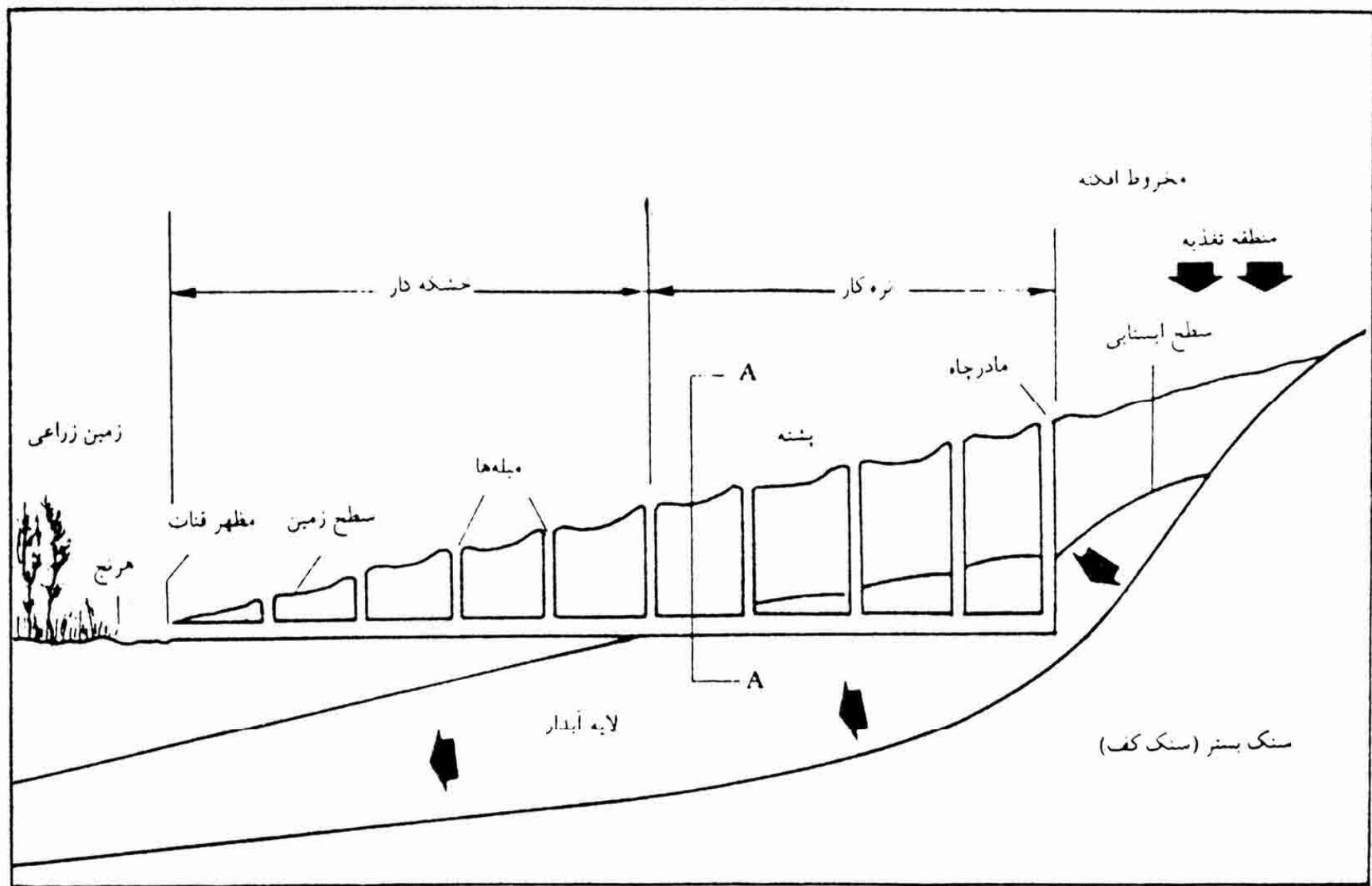
K: ضریبی است که به اریفیس بستگی دارد.

انواع پمپ

1. پمپ های شناور
2. موتور و شافت
3. پمپهای پروانه ای

قناط

✓ عبارت است از یک مجرای زیرزمینی با شیب کم، همراه با تعدادی چاه قائم به نام میله، که در زیر زمین حفر می شود تا آب زیر زمین خود به خود بدون نیاز به تلمبه یا وسایل مصنوعی دیگر در سطح زمین جریان پیدا کند.



شکل ۱۶-۵ بخش‌های مختلف قنات

چشمه

☞ عبارت است از تخلیه متمرکز آب زیر زمینی که به صورت جریانی از آب در سطح زمین ظاهر می شود.

چشمه ها را بر اساس دمای آب به انواع زیر تقسیم می کنند:

✓ چشمه های سرد

✓ چشمه های معمولی

✓ چشمه های گرم

✓ چشمه های داغ

تقسیم بندی چشمه ها بر اساس تغییرات دبی

۱) چشمه های دائمی

الف) چشمه های ثابت

ب) چشمه های تقریباً متغیر

۲- چشمه های متناوب

فصل 6

کیفیت آب زیر زمینی

موضوعات مورد بحث در این فصل

- ↳ منابع شوری
- ↳ خصوصیات شیمیایی آبهای زیر زمینی
- ↳ نقشه ها و نمودارهای شیمی آب
- ↳ خصوصیات فیزیکی آبهای زیر زمینی
- ↳ خصوصیات باکتریایی آب زیر زمینی
- ↳ طبقه بندی و معیارهای کیفیت آب

مقدمه

کیفیت آب زیر زمینی نتیجه کلیه فرایند ها و واکنشهایی است که از زمان تشکیل و ترکم آب در اتمسفر تا زمانی که توسط چاه ، قنات پا چشمه از زیر زمین خارج می شود بر روی آن عمل کرده است.

منابع شوری آب

مواد محلول موجود در آبهای زیرزمینی عمدتاً از احلال سنگها منشاء می‌گیرد. به همین جهت در یک حوضه آب زیر زمینی مقدار نمکهای محلول از محل تغذیه به طرف محل تخلیه به تدریج افزوده می‌شود.

نکته

✓ آبهای زیر زمینی در سنگهای آذرین و سنگهای دگرگونی متبلور، به علت قابلیت اتحال نسبتاً کم این سنگها حاوی مواد محلول خیلی کمی هستند.

✓ سنگهای تبخیری مثل سنگ نمک و سنگ گچ اتحال پذیری زیادی دارند و موجب بالا بردن شوری آبهای زیر زمینی می شود .

واحد های اندازه گیری

غلاظت عناصر یا یون های محلول در آب را معمولاً بر حسب میلی گرم در لیتر یا بر حسب وزن به صورت قسمت در میلیون (ppm) بیان می کنند.

كل مواد محلول وهدايت الكتريكي

كل مواد محلول (T.D.S) شامل مواد جامدی است که در آب محلول است .

سختی کل

مجموع غلظت یون های Ca^{2+} و Mg^{2+} به ppm برو
حسب کربنات کلسیم معادل آن می باشد.

$$\text{TH} = (\text{Ca} \times \text{Caco}_3 / \text{ca}) + (\text{mgcaco}_3 / \text{mg})$$

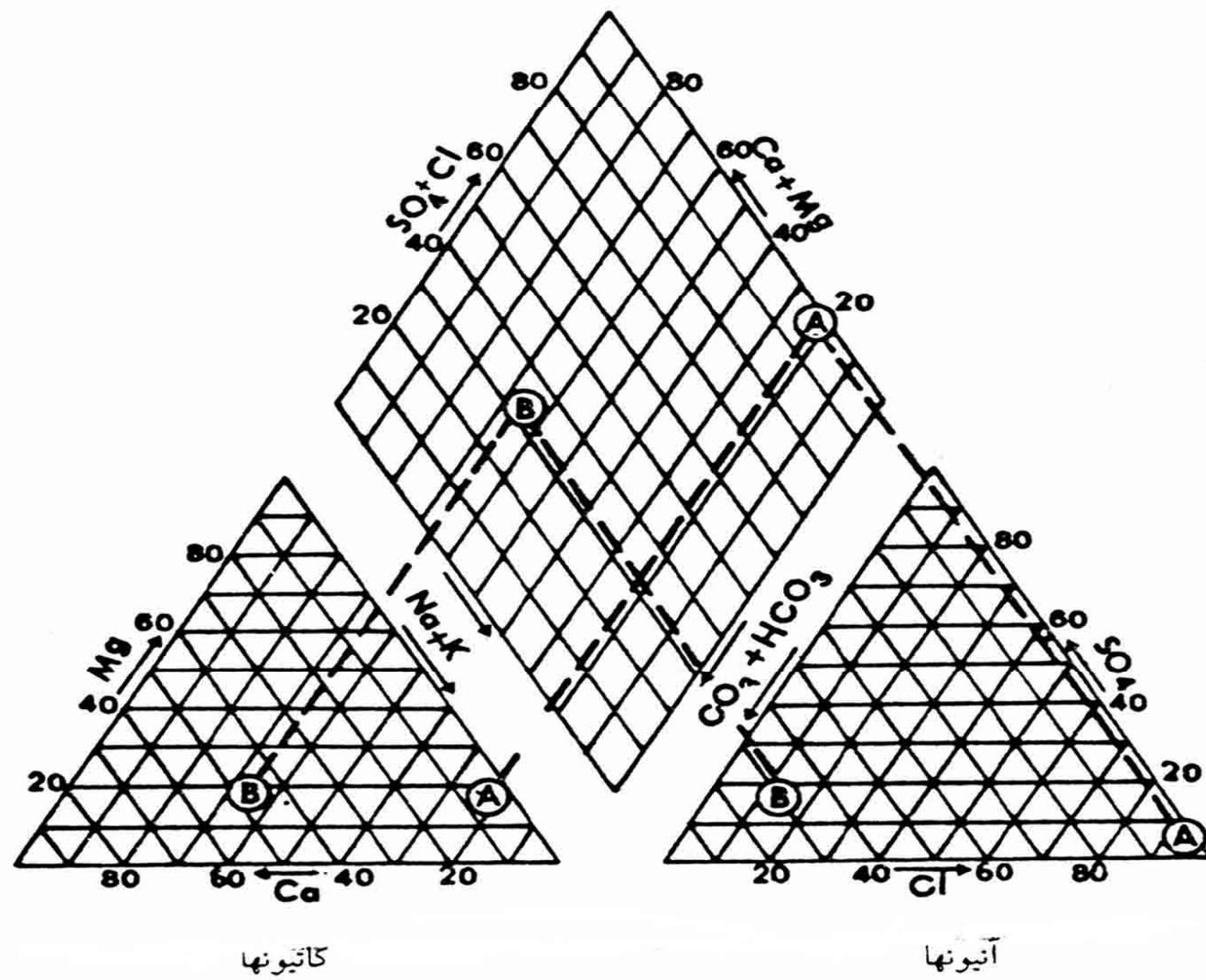
TH : سختی کل

قُلْيائیت: عبارت است از توانایی آب برای خنثی کردن اسید.

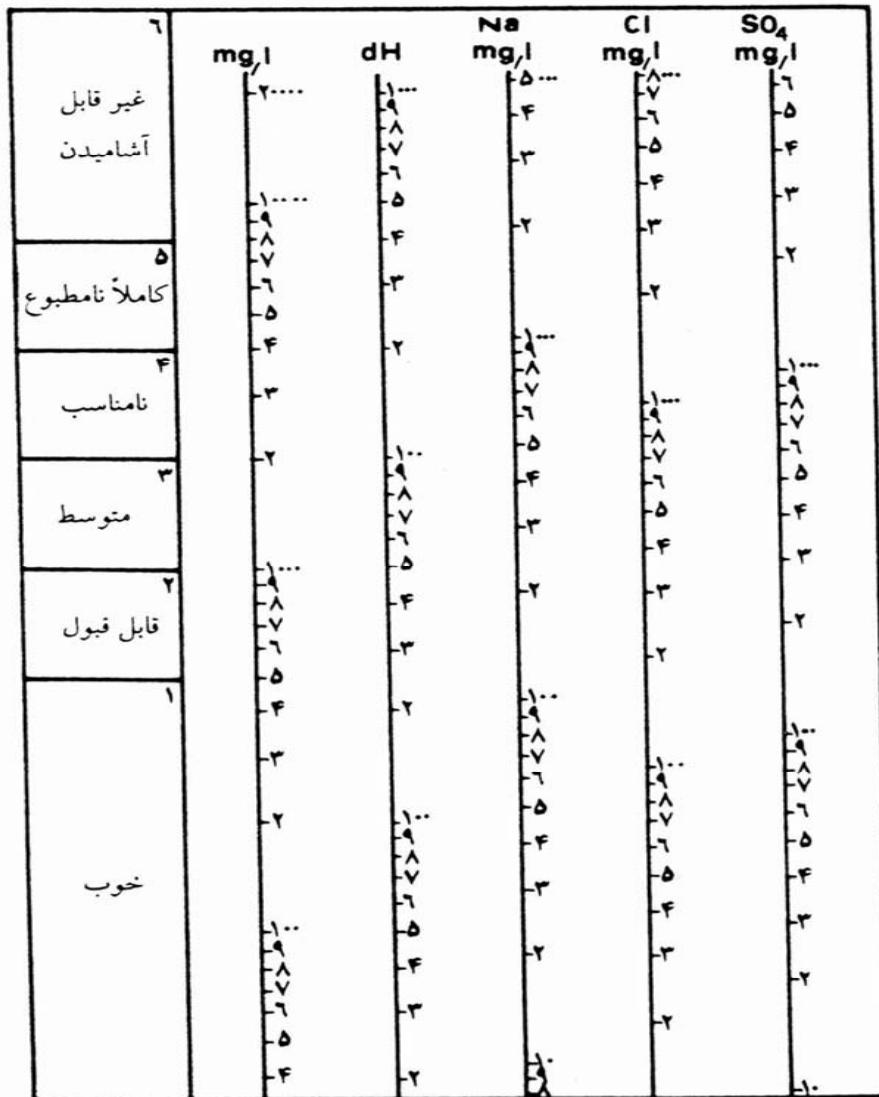
اسیدیته: عبارت است از توانایی آب برای واکنش با یون های هیدروکسیل.

نمودارهای شیمی آب

- ↳ 1- نمودار مستطیلی یا ستونی
- ↳ 2- نمودار استیف
- ↳ 3- نمودار پی پر
- ↳ 4- نمودار لگاریتمی



شکل ۴-۶ - نمودار بی پر. نتایج تجزیه شیمیایی هر نمونه با سه نقطه مشخص می شود. A نمونه‌ای از آب دریا و B نمونه‌ای از آب قابل شرب است.



شكل ٦-٦- نمودار لگاریتمی تقسیم‌بندی آب از نظر آشامیدن (نمودار شولر) تقسیمات dH (سختی) در این نمودار بر حسب درجه سختی فرانسوی (۱۰ میلی‌گرم در لیتر کربنات کلسیم) است.

خصوصیات فیزیکی آبهای زیرزمینی

1- رنگ

2- کدورت

3- دما

4- مزه و بوی آب

طبقه بندی و معیارهای کیفیت آب

مناسب بودن آب برای یک هدف معین، بستگی به معیارهایی دارد که برای کیفیت آب تعیین می شود.

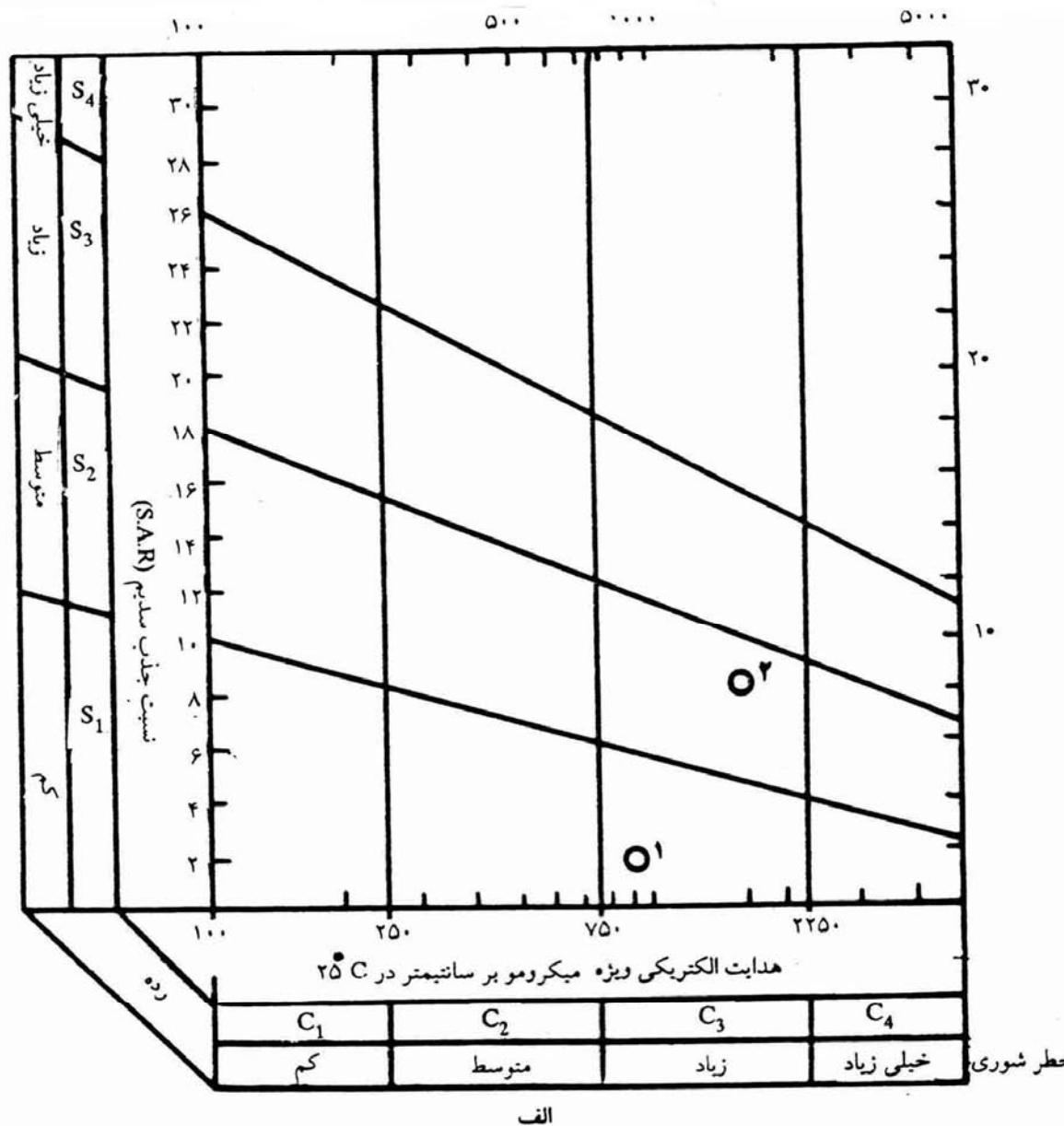
برای مقاصد آشامیدن، کشاورزی و صنعت استانداردهای مختلف وجود دارد.

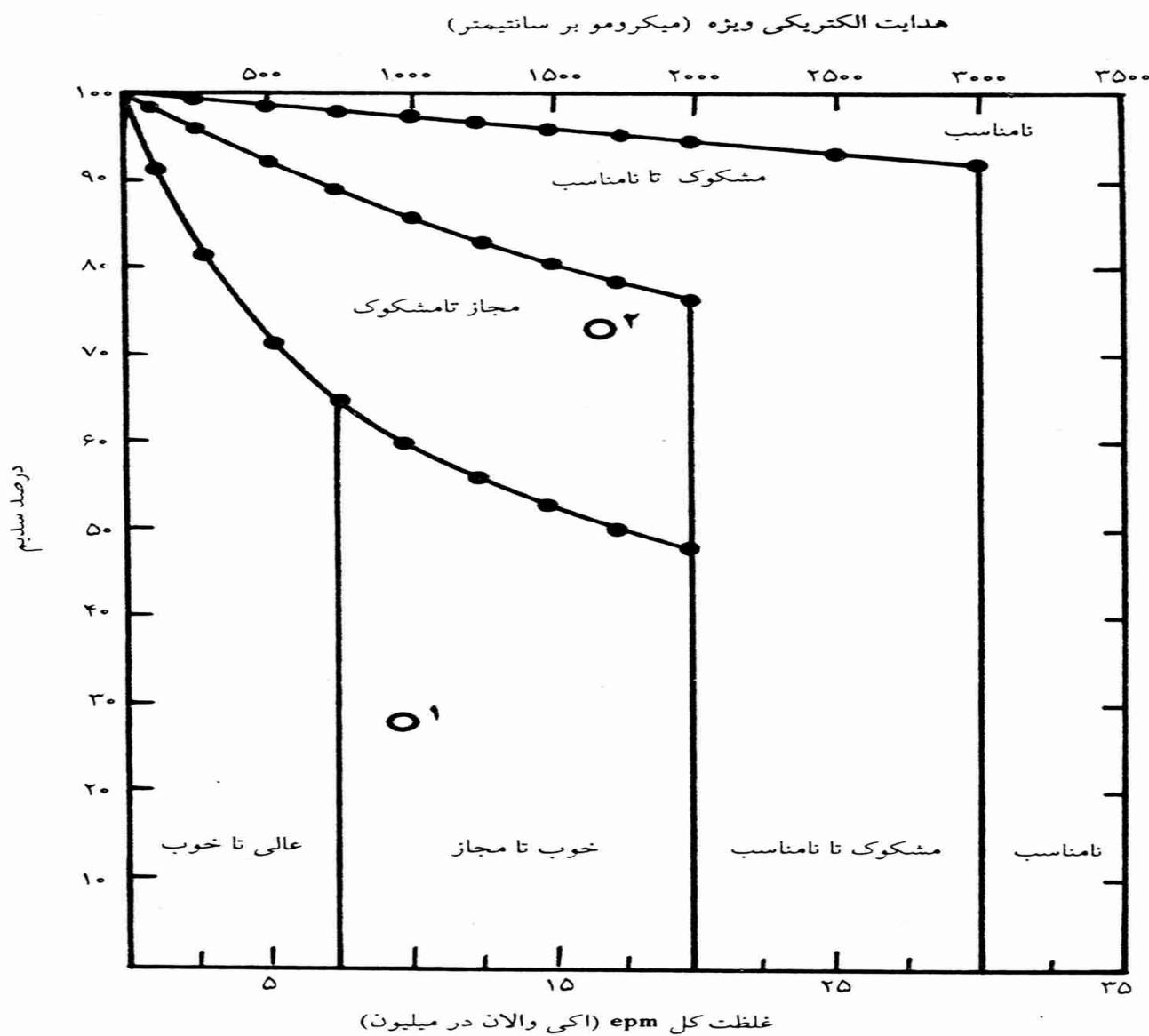
اثرات مهم سدیم در آب

✓ کاهش نفوذ پذیری

✓ سخت شدن خاک

نمودار اصلاح شده ویلکوکس





شکل ۶-۷ نمودارهای طبقه‌بندی آب مورد استفاده در آبیاری. الف - نمودار اصلاح شده «ویلکوکس» Wilcox، ب - نمودار ویلکوکس

نسبت جذب سدیم (S.A.R)

$$S.A.R = \frac{Na}{\sqrt{(ca + mg/2)}}$$

فصل 7

تغذیه مصنوعی

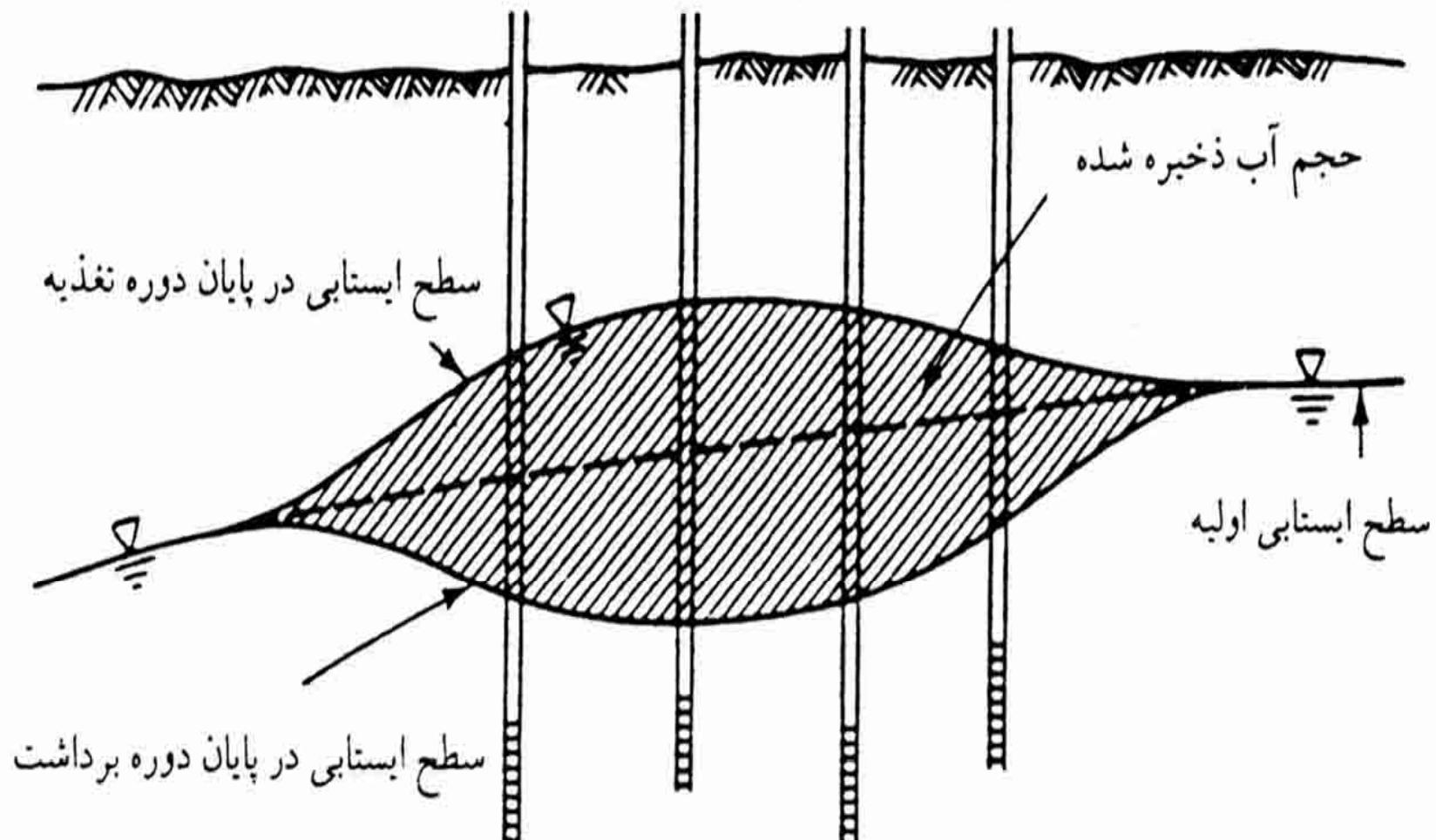
موضوعات مورد بحث در این فصل

- ↳ هدفهای تغذیه مصنوعی
- ↳ روش‌های تغذیه مصنوعی

مقدمه

تغذیه مصنوعی را می‌توان عملیات طراحی شده انسان برای انتقال آب از سطح زمین به داخل لایه آبدار، تعریف کرد.

جههای تغذیه و پمپاژ



شکل ۱-۷. ذخیره آب در یک لایه آبدار با تغذیه مصنوعی

هدفهای تغذیه مصنوعی

- ☞ کنترل رژیم آب شناسی ناحیه ای
- ☞ ذخیره آب
- ☞ کنترل کیفیت آب

روش های تغذیه مصنوعی

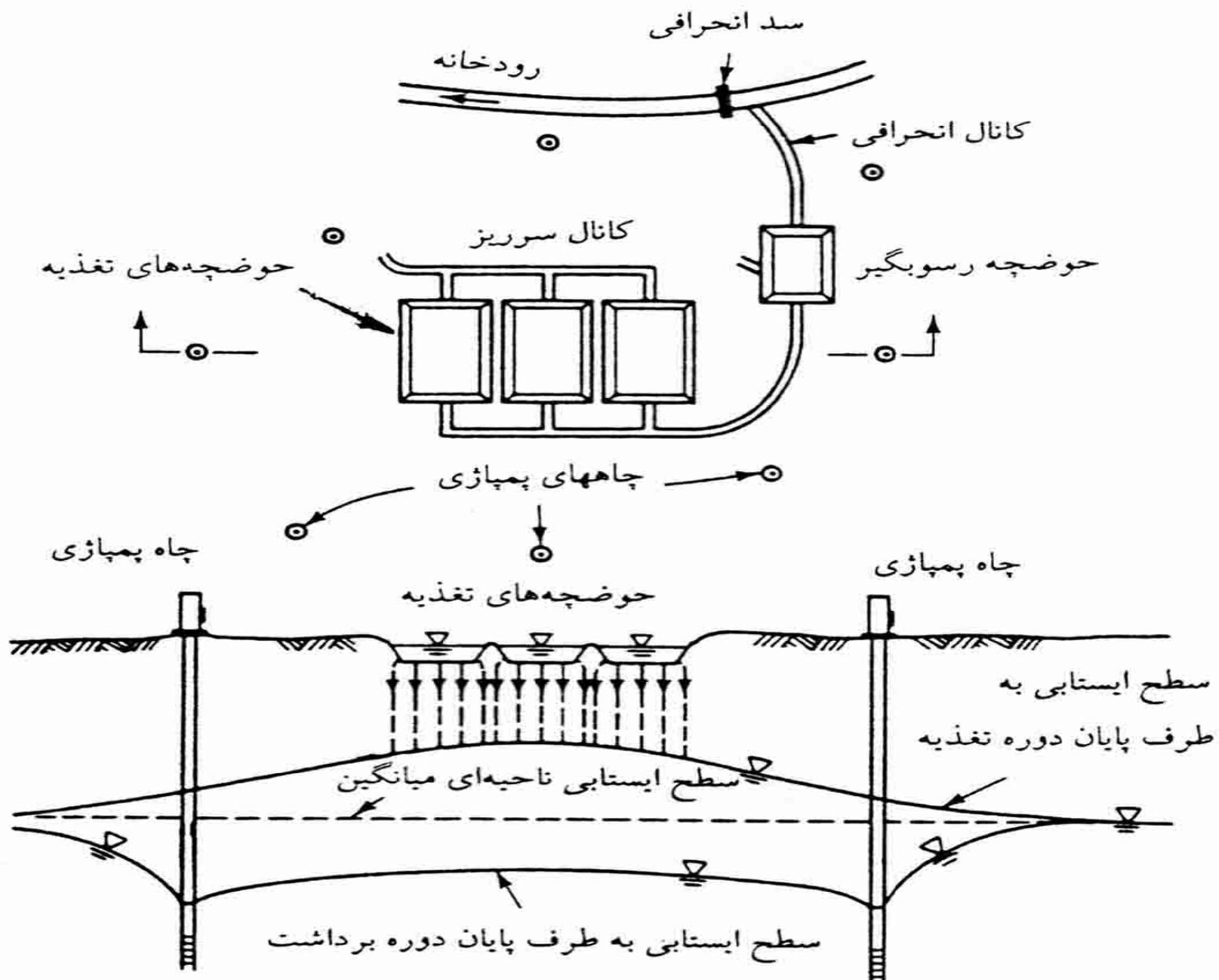
- ✓ روش‌های افزایش تراوش
- ✓ روش‌های پخش سطحی
- ✓ تغذیه مصنوعی به وسیله چاچها
- ✓ تغذیه مصنوعی به وسیله قناتها
- ✓ تغذیه واداری

روش‌های افزایش تراوش

در این روش با انجام عملیاتی که بر روی ناهمواری سطح زمین، شیب، پوشش گپاهی و ... انجام می‌گردد میزان تراوش آب به زمین افزایش داده می‌شود.

روش‌های پخش سطحی

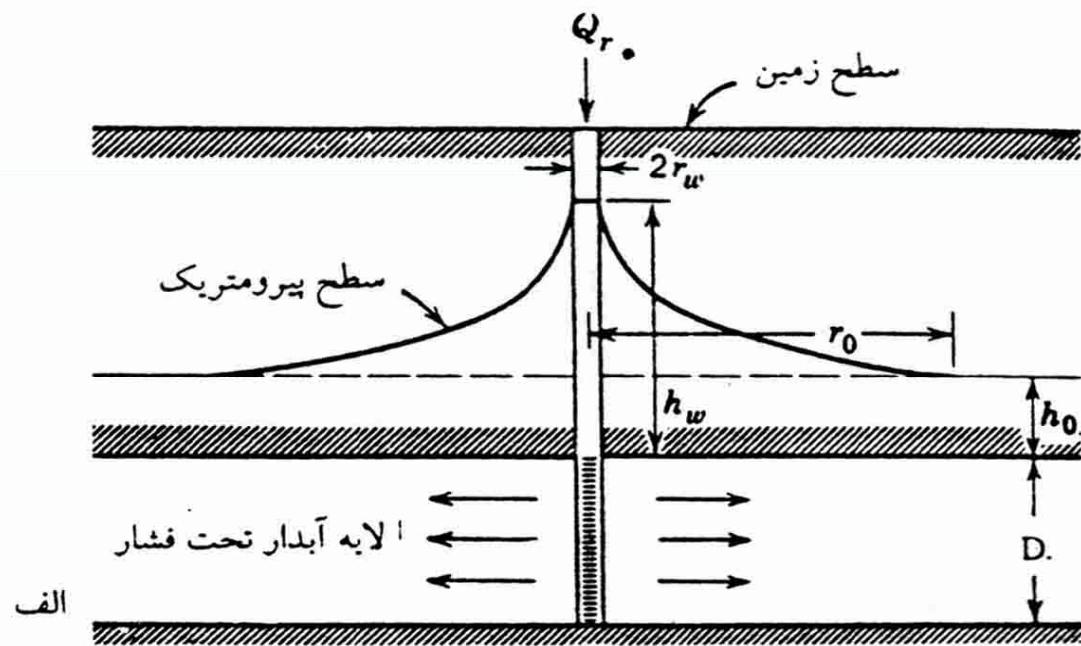
در این روش آب به سمت حوضچه‌ها یا استخرهای ساخته شده منحرف می‌شود تا از کف نفوذ پذیر آنها به داخل زمین تراویش کند.



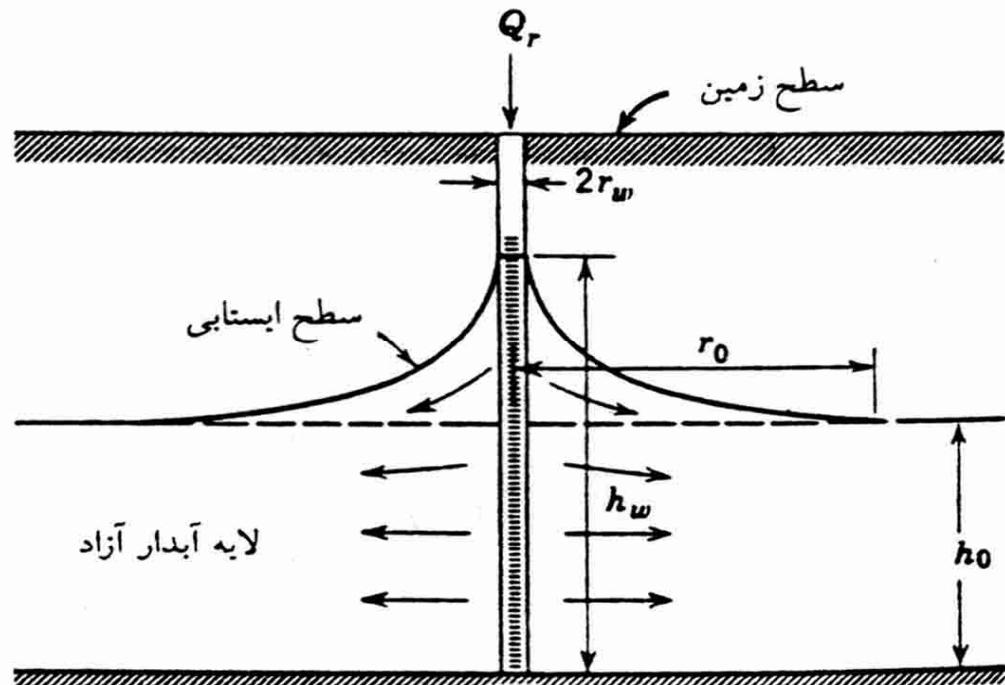
شکل ۲-۷ طرحی از یک پروژه تغذیه مصنوعی به وسیله حوضچه های تغذیه

تغذیه مصنوعی به وسیله چاهها

در این روش آب از طریق چاههای آبکشی معمولی یا چاههای تغذیه ای که به همین منظور حفر میشود، وارد زمین می گردد و باعث بالا آمدن سطح ایستابی میشود.



الف



ب

شکل ۵-۷

جريان شعاعی در اطراف چاههای تغذیه:

الف: در لایه آبدار تحت فشار،

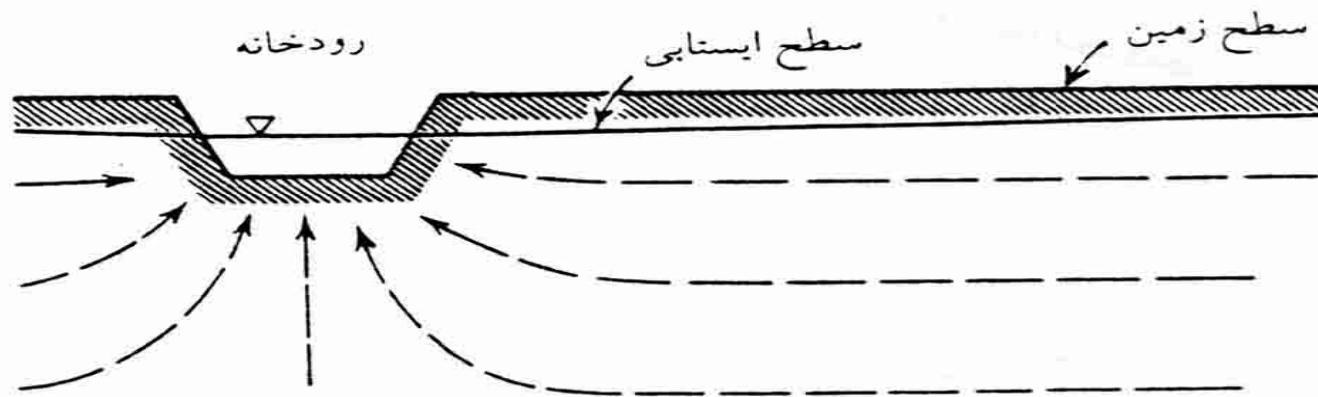
ب - در لایه آبدار آزاد

تغذیه مصنوعی به وسیله قناتها

تغذیه مصنوعی به روش تزریق کردن آب در مجاری
قناتهای خشک شده انجام میگیرد.

تغذیه و اداری

تاسیسات استخراج آب زیرزمینی به صورت یک گالری یا رشته‌ای از چاههای کم عمق در فاصله نسبتاً نزدیکی از یک رودخانه یا دریاچه و به موازات آن قرار داده می‌شود و با استخراج آب از این تاسیسات، سطح ایستابی پایین می‌رود و در نتیجه موجب واداشتن حرکت آب به طرف سفره آب زیرزمینی می‌شود.



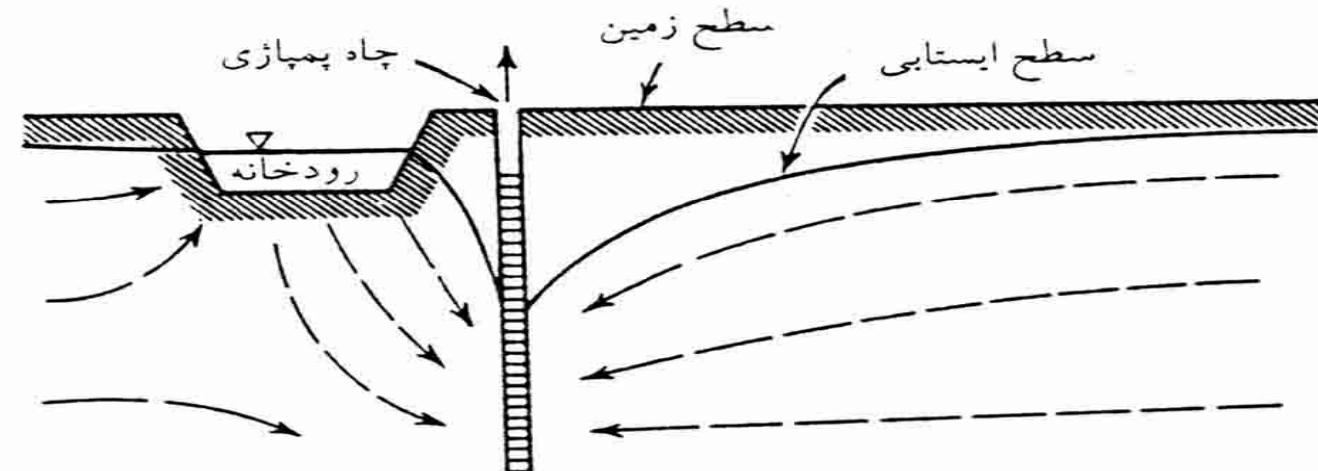
الف



چاه پمپاژی

سطح زمین

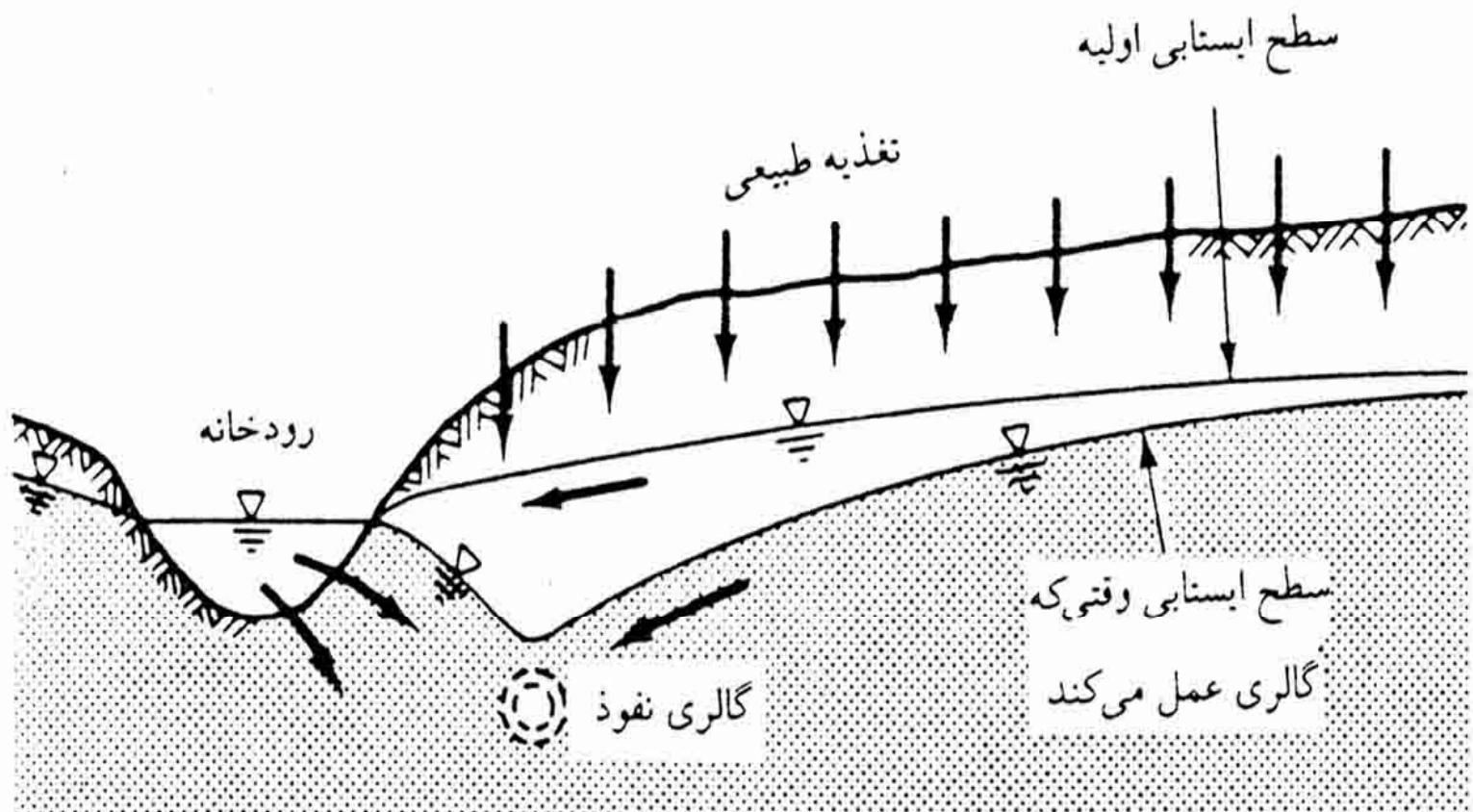
رودخانه



ب



شکل ۷-۶ تغذیه و اداری به وسیله پمپاژ از چاهی در نزدیک رودخانه الف - الگوی جریان طبیعی، ب - الگوی جریان پس از پمپاژ



شکل ۷-۷- مقطع نمونه‌ای از تغذیه و اداری به وسیله گالری نفوذ. گالری، آبی را که در اصل به وسیله رودخانه زهکشی می‌شد همچنین آب خود رودخانه را اخذ می‌کند.

فصل 8

نفوذ آب سور در لایه های آبدار ساحلی

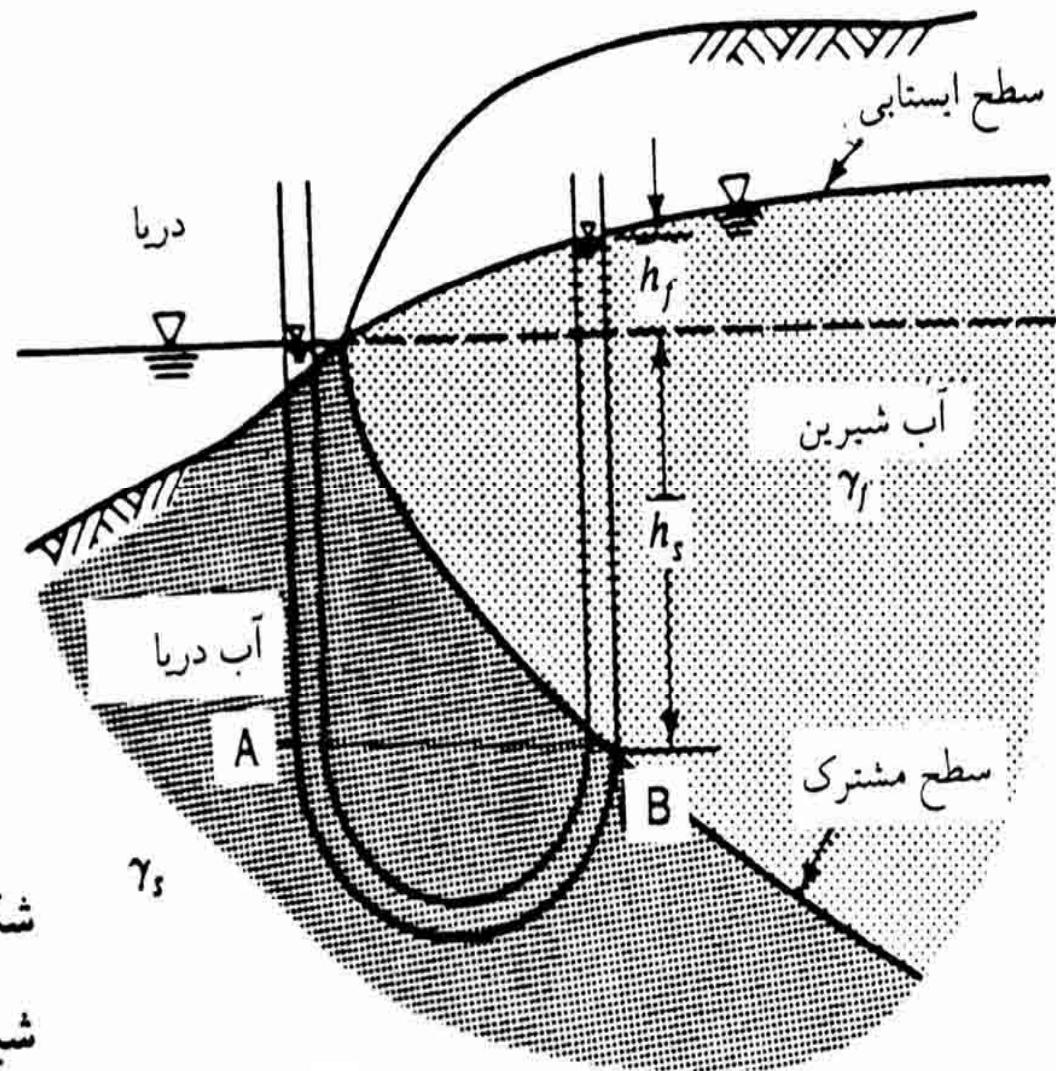
موضوعات مورد بحث در این فصل

- ↳ موقعیت مرز آب شور و شیرین
- ↳ عوامل موثر بر میزان نفوذ آب شور
- ↳ تشخیص نفوذ آب دریا در لایه‌های آبدار ساحلی
- ↳ راههای جلوگیری از پیشروی آب شور

مقدمه

بهره برداری بی رویه از سفره های ساحلی یا تغذیه کمتر آنها موجب نفوذ بیشتر آب شور در آنها می شود. در برخی مناطق آب دریا به فوacial زیادی در داخل لایه های آبدار پیشروی می کند که این پدیده را نفوذ آب شور می گویند.

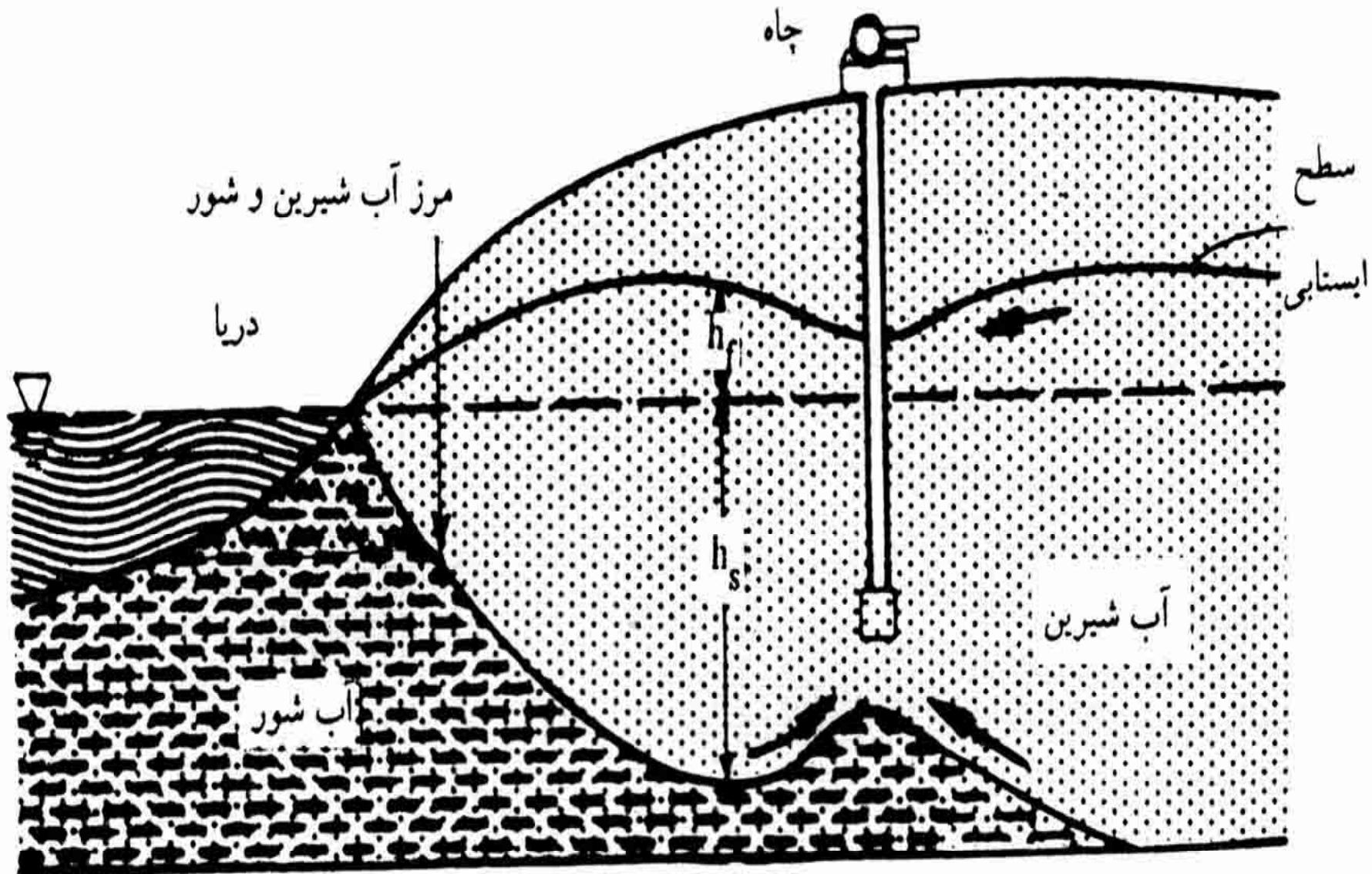
موقعیت مرز آب شیرین و شور



شکل ۱-۸ موقعیت سطح مشترک آب شور و
شیرین، طبق نظریه گیبن - هرزبرگ

عوامل مؤثر بر نفوذ آب شور

در مناطقی که مقدار زیادی آب از لایه های آبدار ساحلی برداشت می شود آب شور به طرف خشکی حرکت می کند. پمپاژ آب شیرین از چاه های ساحلی و افت سطح ایستابی در اطراف آنها موجب بالا آمدگی سطح مشترک آب شور و شیرین می شود .



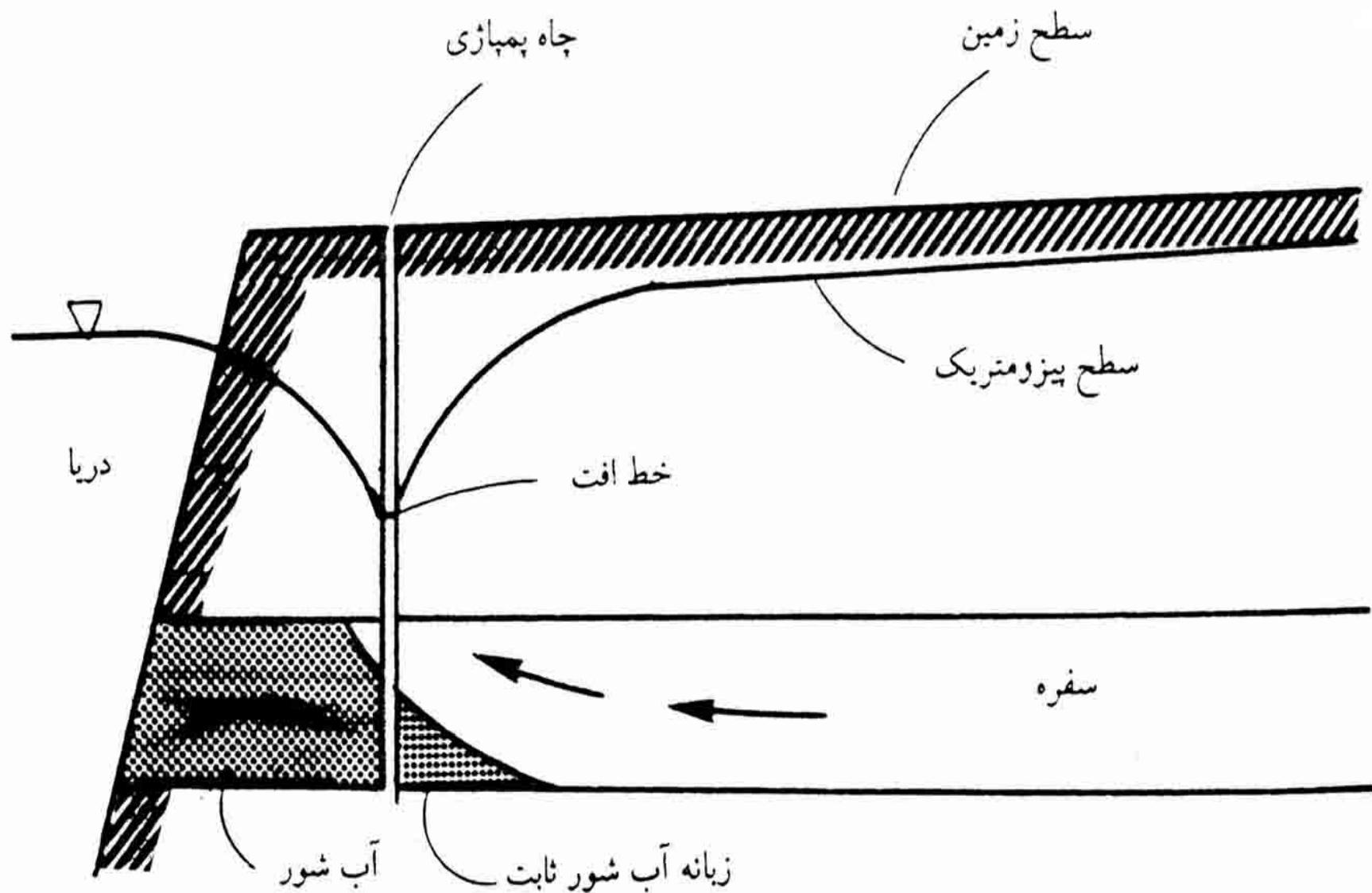
شکل ۳-۸ برداشت آب از یک چاه در نزدیک ساحل

تشخیص نفوذ آب دریا در لایه های آبدار ساحل

با به نظر رول نسبت یون کلرید به مجموع یون های بی کربنات و کربنات معیار خوبی برای ارزیابی و تشخیص آلودگی آب زیر زمینی بوسیله دریاست.

راههای جلوگیری از پیشروی آب شور

- ☞ تغییر در مقدار و چگونگی بهره برداری
- ☞ تغذیه مصوّعی
- ☞ ایجاد یک خط افت بواسیله پمپاژ
- ☞ سد زیر زمینی



شکل ۹-۸ جلوگیری از پیشرفت آب شور با ایجاد یک خط افت به موازات ساحل

فصل 9

استفاده از مدلها در مطالعه آبهای زیر زمین

موضوعات مورد بحث در این فصل

- ↳ راه حل عددی(ملهای ریاضی)
- ↳ مدلهای ماسه ای
- ↳ مدلهای سیال ویسکوز
- ↳ مدلهای الکتریکی

مقدمه

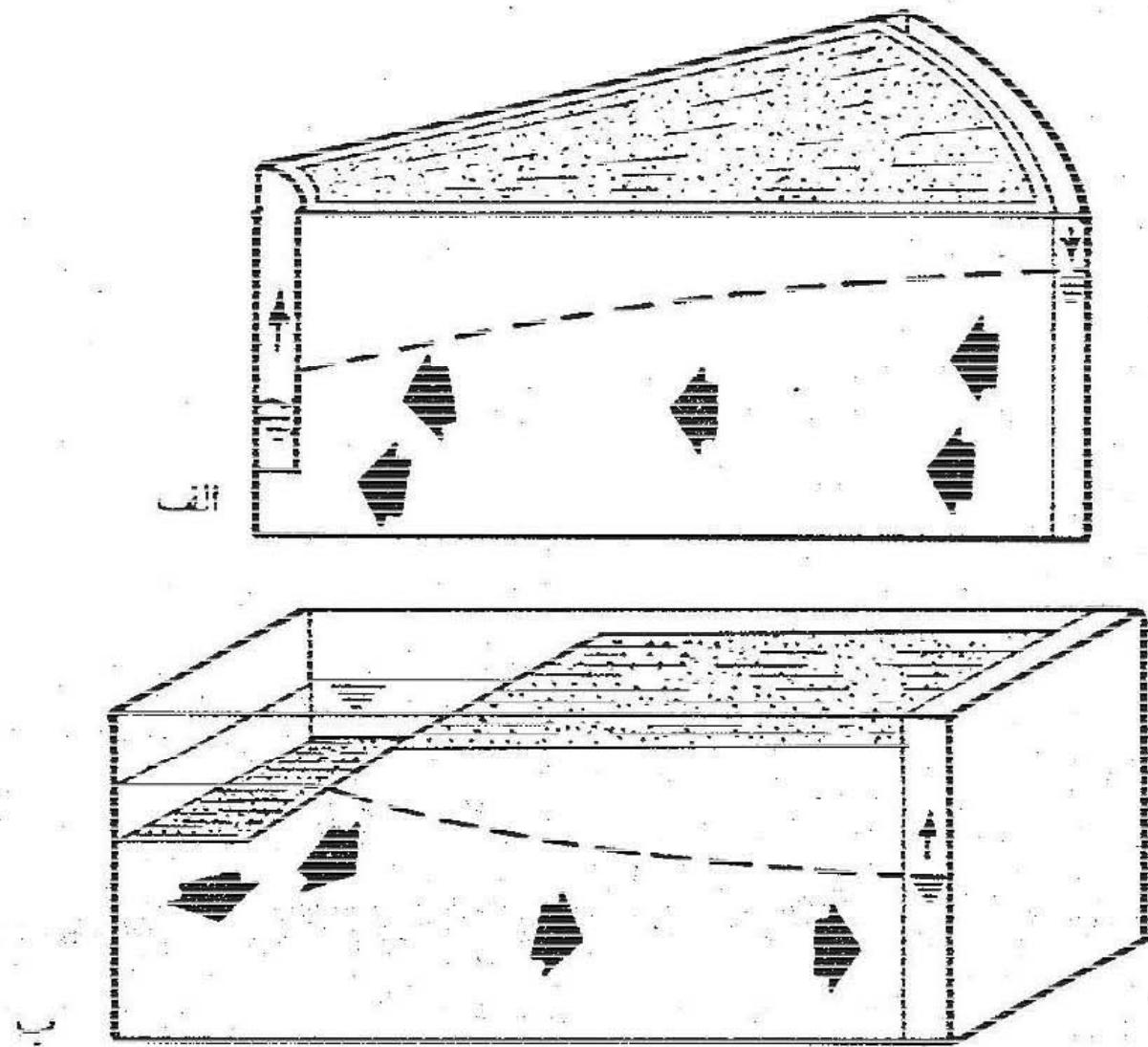
مطالعه آبهای زیر زمینی با مدل ها ، در موافقی که تجزیه و تحلیل مستقیم یا بررسی های کافی مقدور نباشد، می تواند کاربرد های مفیدی داشته باشد .

مدل های ریاضی (راه حل عددی)

جريان آب زیر زمینی از معادلات دیفرانسیل جزئی تبعیت می کند که جز در حالات خاص مستقیماً قابل حل نیستند . اما این معادلات را می توان با روش های عددی خاص حل کرد و در نتیجه توزیع بار کل را در جريان سیستم بدست آورد.

مدل های ماسه ای

مدل های فیزیکی کوچک شده ای از سیستم های جریان آب زیرزمینی است که برای حل سیستم های جریان در محیط های یکنواخت یا لایه با مرز های پیچیده و سطوح آزاد مثل سطح ایستابی یا سطوح مشترک بین سیالات مختلف مناسب است.



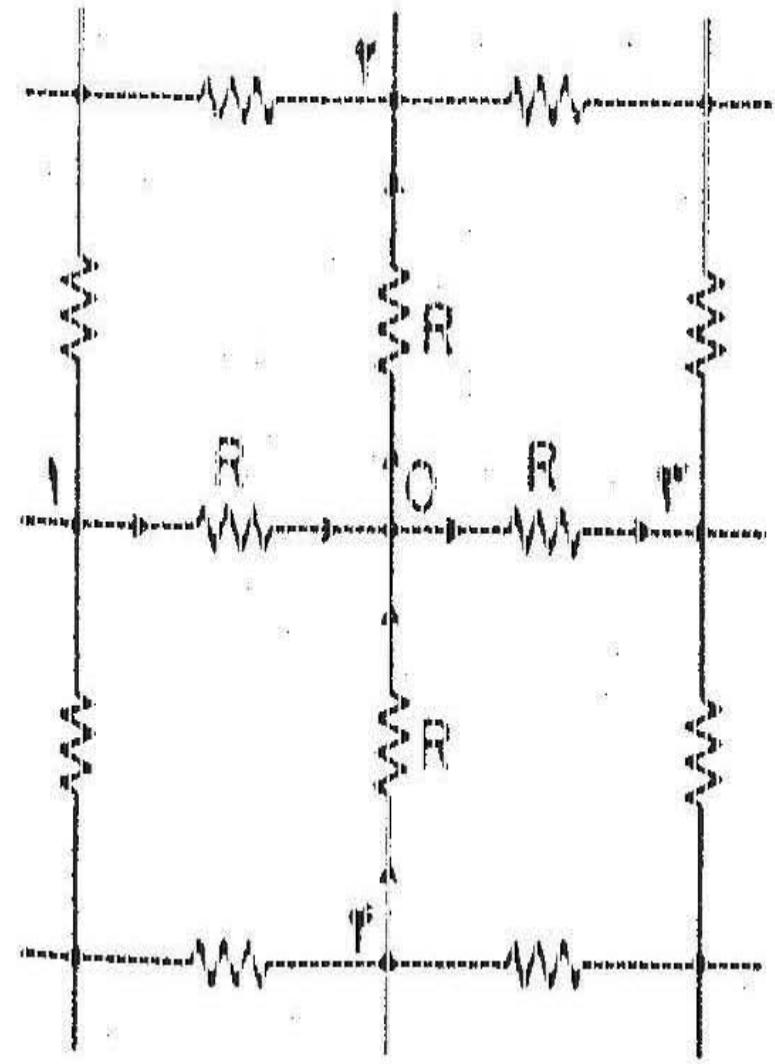
شکل ۵-۹ مدل گوهای شکل برای سیستم‌های دارای تقارن محوری (الف) و جعبه مستطیلی برای سیستم‌های جریان قائم دو بعدی (ب)

مدل‌های سیال ویسکوز

این گونه مدلها را از دو صفحه شیشه‌ای یا پلاستیکی، با فاصله ثابت، می‌سازند. مدل سیال ویسکوز می‌تواند قائم یا افقی، برای شبیه‌سازی جریان دو بعد در لایه آبدار باشد.

مدل های الکتریکی

در این مدل جریان برق در مقاومت ها یا دیگر محیط های هادی، شبیه جریان آب در محیط های متخلخل در زیر زمین است.



شکل A-۱: R -ماتریسها و R^* -هایها در مدل شباهی R

موارد قابل مقایسه در مدل الکتریکی

- ✓ بار هیدرولیکی با ولتاژ
- ✓ گرادیان هیدرولیک با گرادیان ولتاژ
- ✓ نفوذ پذیری با هدایت الکتریکی ویژه خطوط هم پتانسیل
جريان برق
- ✓ خطوط جریان آب با خطوط جریان برق

فصل 10

اکتشاف منابع آب زیر زمینی

موضوعات مورد بحث در این فصل

- ↳ بررسیهای اولیه و مطالعات زمین شناسی
- ↳ مطالعات آبشناسی
- ↳ مطالعات ژئوفیزیکی
- ↳ حفاریهای اکتشافی
- ↳ چاه نگاری
- ↳ مطالعات کیفی آبهای زیرزمینی
- ↳ معادله بیلان آب

مقدمه

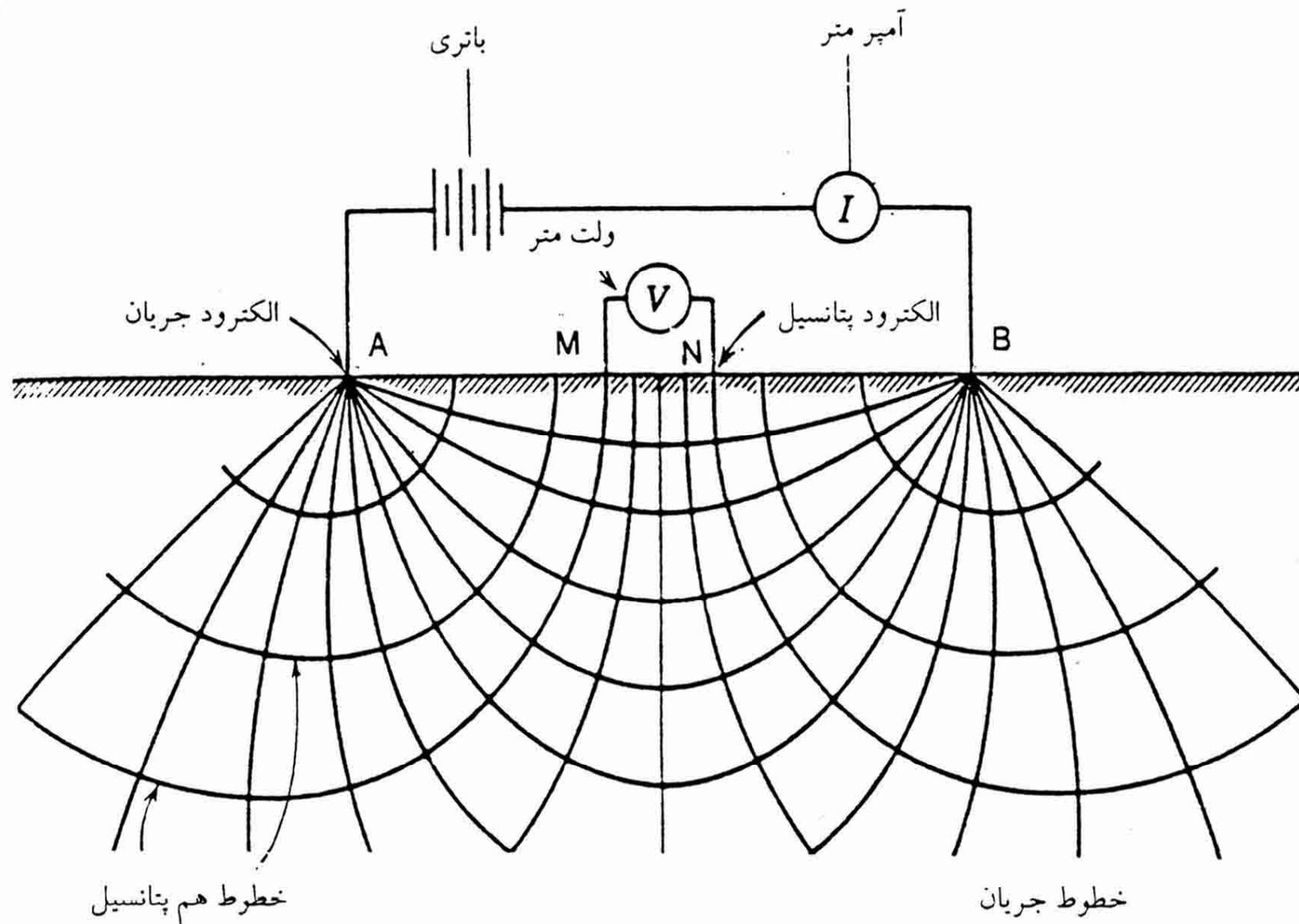
با بررسی هایی که در سطح و زیر زمین انجام می شود، می توان اطلاعات مختلفی در مورد کمیت و کیفیت منابع آب زیر زمینی در هر محل بدست آورده و با استفاده از این اطلاعات برنامه ریزی دقیقی برای توسعه منابع آب منطقه انجام داد.

مراحل اکتشاف منابع آب زیر زمینی

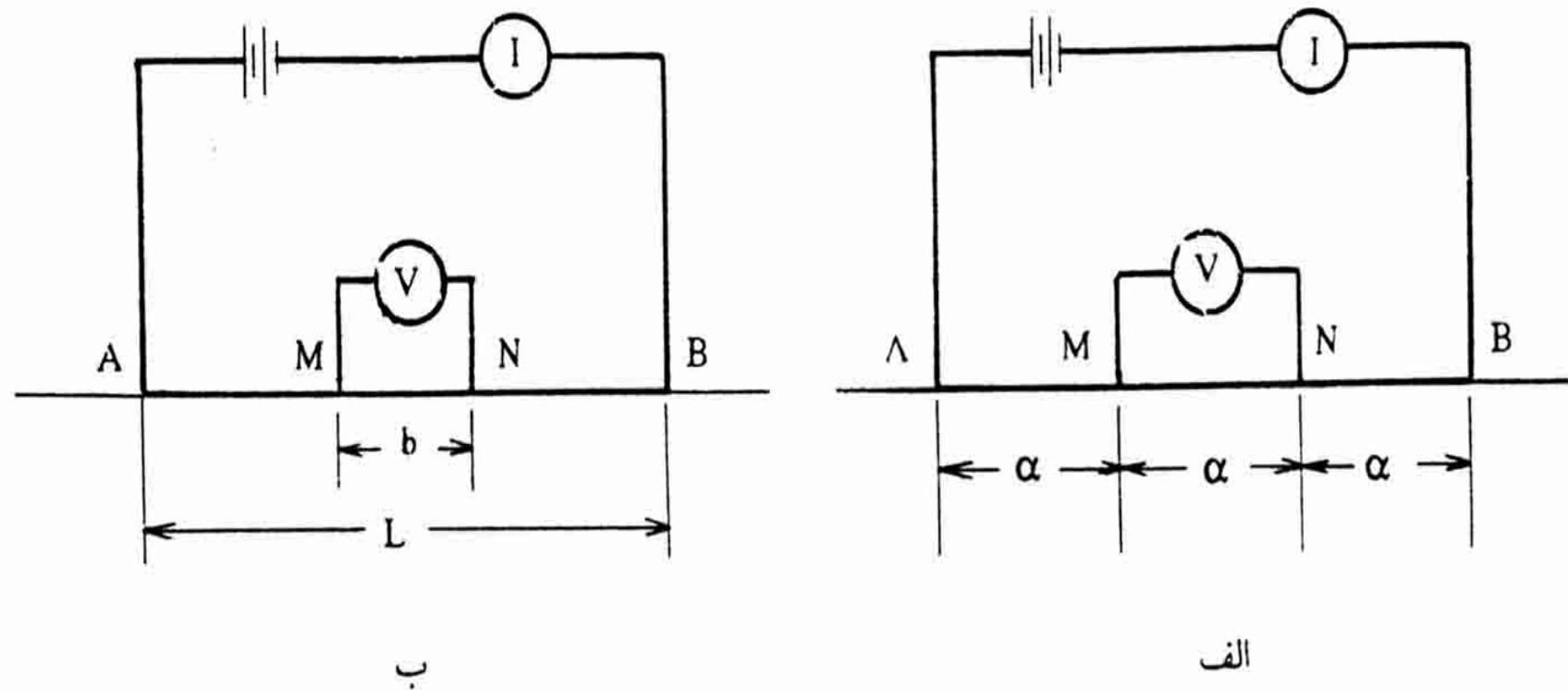
- ↳ بررسی های اولیه و مطالعات زمین شناسی
- ↳ مطالعات آب شناسی
- ↳ مطالعات ژئوفیزیکی سطحی
- ↳ حفاری های اکتشافی
- ↳ چاه نگاری
- ↳ مطالعات کیفی آبهای زیر زمینی
- ↳ معادله بیلان آب

نقشه ها و مقاطع ژئو الکتریک

تغییرات مقاومت ویژه ظاهری زمین را می‌توان به طور جانبی یا قائم بررسی کرد و نتایج را به صورت نقشه‌ها یا نیم رخ هایی نشان داد.



شکل ۳-۱۰ - الکترودهای جریان و پتانسیل برای اندازه‌گیری مقاومت ویژه ظاهری

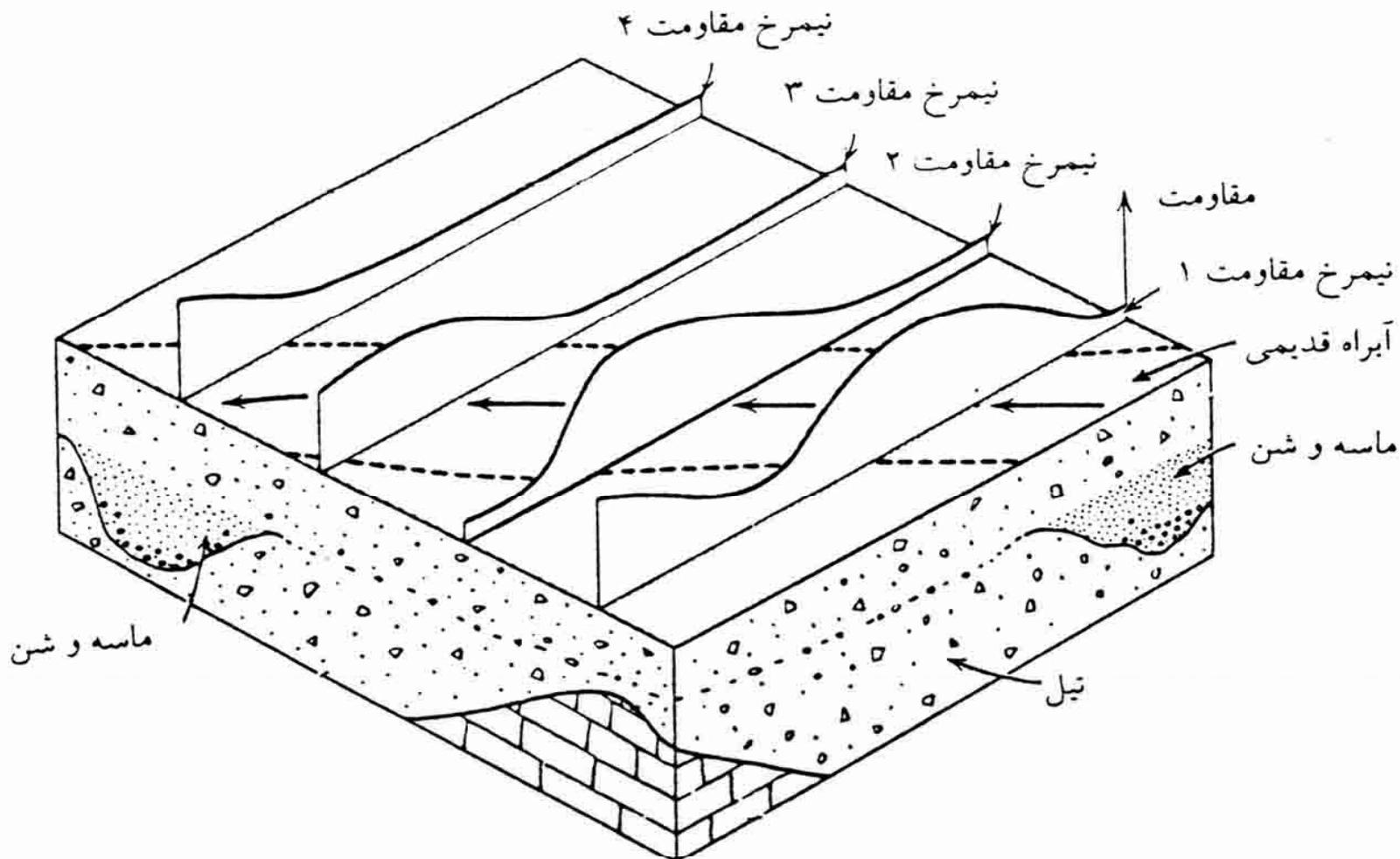


شکل ۴-۱۰- آرایش الکترودها برای اندازه‌گیری مقاومت ویژه ظاهری الف - ونر، ب -

شلومبرگر

موارد کاربرد نیم رخ های ژئوالکتریک

- ✓ بررسی تغییرات عمق سنگ کف
- ✓ ضخامت آبرفت
- ✓ شناسایی دره های مدفون
- ✓ تغییرات کیفی آبهای زیر زمینی
- ✓ تاثیر گسلها
- ✓ یافتن محل ذخایر آب زیر زمینی مناسب



شکل ۵-۱۰ - نیمرخهای مقاومت ویژه برای تعیین موقعیت رسوبات رودخانه‌ای که در زیر نهشته‌های دیگر مدفون شده است. پس از بررسیهای اولیه، بهتر است نیمرخهای بعدی در جهت عمود بر آبراه رودخانه باشد.

انواع نمودارهای چاه نگاری در مطالعات آب های زیر زمینی

- ↳ نمودار پتانسیل خود را
- ↳ نمودار مقاومت ویژه
- ↳ نمودار گاما
- ↳ نمودار نوترون
- ↳ نمودار گاما گاما

اطلاعات لازم جهت حل معادله بیلان آب

- ✓ مقدار بارش
- ✓ دبی جریان های سطحی
- ✓ تغییرات ذخیره سطحی
- ✓ تغییرات ذخیره آب زیر زمینی
- ✓ تبخیر و تعرق
- ✓ جریان های ورودی و خروجی زیر زمینی

بيان