

آب در خاک

نفوذ پذیری عبارت است از اجازه دادن یک جامد به نفوذ سیال در آن

. خاکها به طور کلی نفوذپذیرند و آب می تواند از منافذ به هم پیوسته بین دانه های جامد جریان پیدا کند در ساخت ساختمان و خصوصا" پلها مواجه با مواضعی می شویم که آب زیرزمینی در نزدیکی سطح زمین می باشد که با روشهای مختلف در رفع آن می کوشیم (بازدن چاه، پمپاژ آب در سطح کار و...)

نفوذپذیری خاک عمدتا" به ابعاد دانه ها

بستگی دارد

با ویسکوزیته نیز ارتباطی ضعیف دارد

فشار آبی که در درون منافذ خاک وجود دارد را فشار حفره‌آبی می‌نامیم

این فشار در رابطه با فشار جو اندازه‌گیری می‌شود و سطحی که در آن فشار برابر فشار جو (یعنی صفر) است سطح سفره آب زیرزمینی نامیده می‌شود

خاکی که زیر این سطح قرار دارد معمولاً "اشباع فرض می‌شود

آبی که بالاتر از سطح سفره آب قرار دارد ممکن است در اثر کشش موئینگی فشار منفی داشته باشد

حرکت آب در خاک‌های "کاملاً" اشباع تابع قانون دارسی است

تعریف گرادیان هیدرولیکی:

گرادیان هیدرولیکی شیبی است که مشخص می‌کند که به عنوان مثال در شکل زیر در هر نقطه از خاک در صورت گذاشتن فشار سنج آب در آن ناحیه تا چه سطحی بالا می‌آید

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

$$V = Q/A = k \cdot i$$

Q حجم آب جریان یافته (دبی)

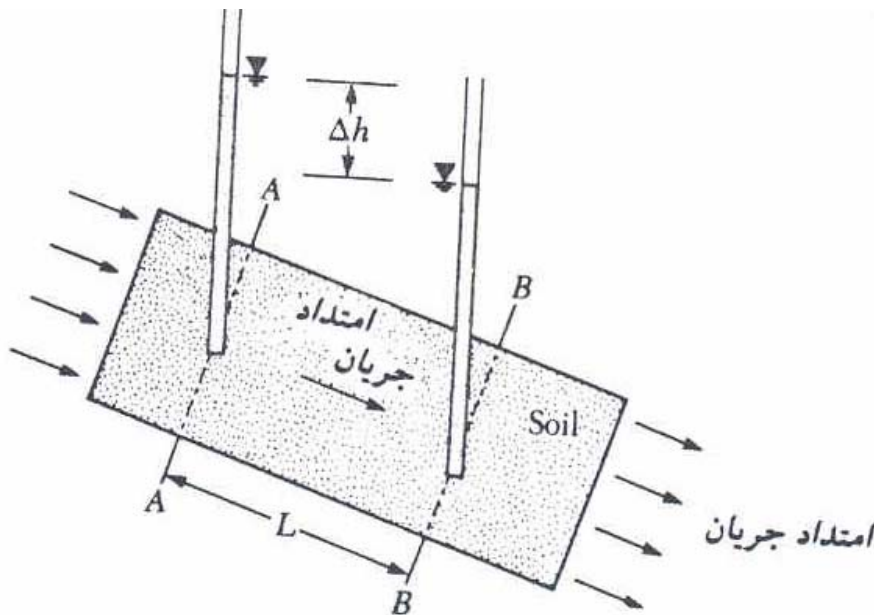
A سطح مقطع خاک

i گرادیان هیدرولیکی

$$i = \Delta h / A$$

v سرعت جریان آب

k ضریب نفوذپذیری



در حالت جریان آب زیرزمینی تحت اثر گرادیان هیدرولیکی قضیه برنولی در مورد آب حفره ای قابل اعمال است:

$$h = v^2/2g + u/\gamma_w + z$$

V سرعت جریان آب z ارتفاع از یک سطح مبنای اختیاری h افت بار آبی یا اختلاف فشار کل

v سرعت جریان آب

u فشار آب حفره ای

"

$$v^2/2g$$

$$h = u/\gamma_w + z$$

ضریب نفوذپذیری K:

این ضریب تابع اندازه متوسط حفره‌ها است و این موضوع بستگی به دانه‌بندی و شکل دانه‌ها و ساختمان خاک دارد. هر قدر دانه‌ها کوچکتر باشند حفره‌ها کوچکتر است و ضریب نفوذپذیری کمتر است

ضریب نفوذپذیری معمولاً "تابع اندیس خلأ خاک است

در خاکهای لایه‌ای، نفوذپذیری به موازات لایه‌ها به مراتب بیشتر از نفوذپذیری در حالت جریان عمود بر لایه‌ها است

چون سرعت جریان آب تابع دما است K ضریب نفوذپذیری نیز به دما بستگی دارد

مثلاً اگر ضریب نفوذپذیری در ۲۰ درجه سانتیگراد ۱۰۰ باشد در ۲۰ درجه ۷۷ و یا در صفر درجه ۵۶ خواهد بود ضریب نفوذپذیری K از فرمول زیر تعیین می‌گردد:

$$k = k \cdot \gamma_w / \eta$$

که در آن γ_w وزن مخصوص آب، η ویسکوزیته (گران روی) آب و K (به مترمربع) ضریبی است که بستگی به ساختمان خاک دارد.

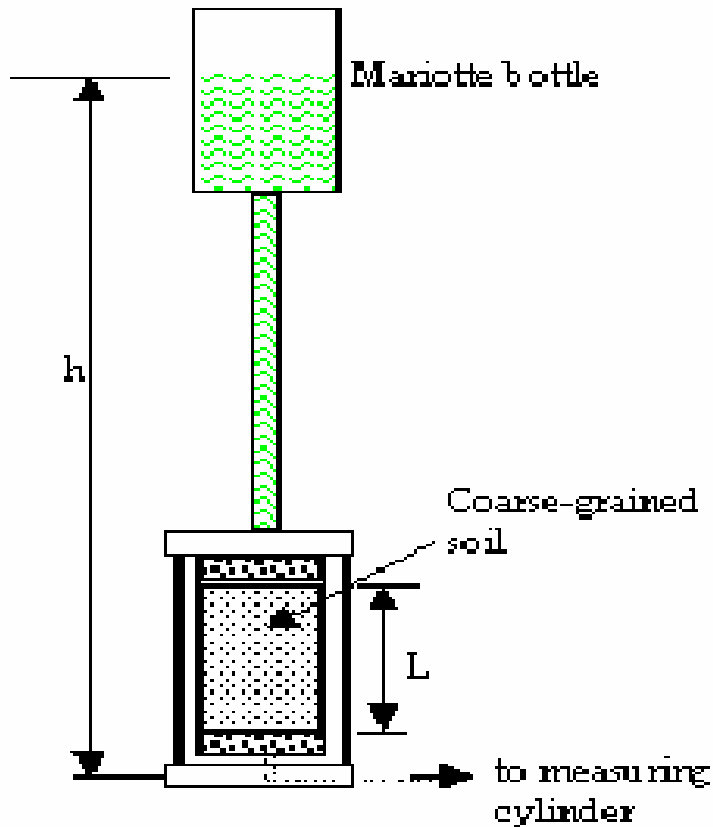
آزمایش نفوذ پذیری خاک

نفوذپذیری خاکهای درشت دانه را می توان با استفاده از یک آزمایش ساده خاک با تراکم مناسب در داخل

استوانه ای به سطح مقطع A

قرار داده می شود که در زیر آن یک استوانه تراوا قرار دارد. این خاک تحت فشار یکنواختی قرار می گیرد و حجم آب رد شده از خاک اندازه گیری می شود. این آزمایش در دو حالت انجام می شود:

آزمایش نفوذ پذیری خاک

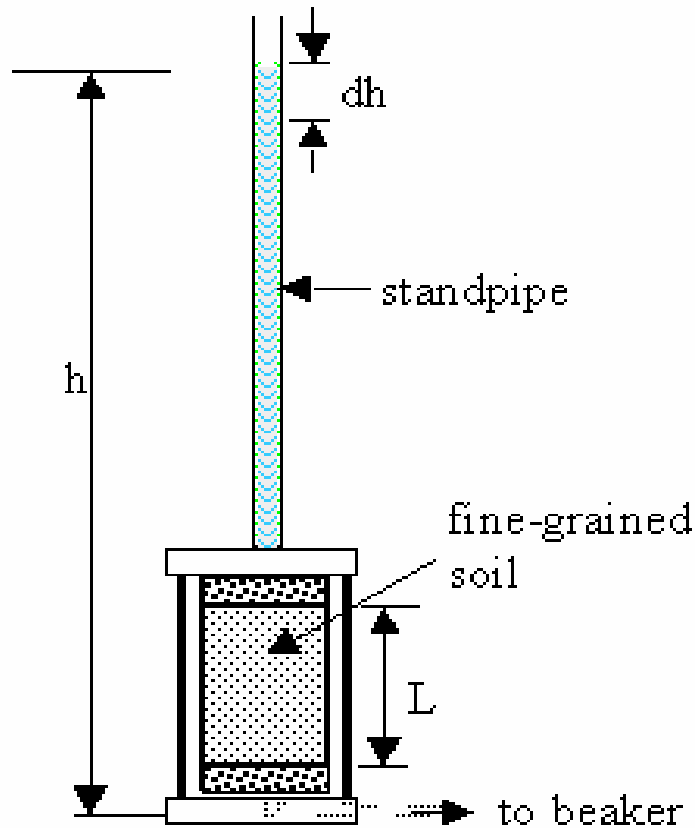


۱- در حالتی که گرادیان هیدرولیکی در طول آزمایش ثابت است.

$$v/t=Q=k.i.A=k.(h/l).A$$

$$k=Ql/hA$$

آزمایش نفوذ پذیری خاک



۲- در حالتی که گرادیان هیدرولیکی در طول آزمایش متغیر می باشد.

مدت زمانی که ارتفاع سطح آب در لوله فوقانی به سطح مقطع a از ارتفاع h_1 به h_2 می رسد t_1 باشد

آزمایش نفوذ پذیری خاک

در هر لحظه t ارتفاع سطح آب در لوله برابر h و سرعت تغییرات آن $-dh/dt$ می باشد و در لحظه t خواهیم داشت:

$$dQ/dt = - a dh/dt = k(h/l)A$$

$$-adh/h = (k/l)A dt$$

در صورتیکه انتگرال تساوی فوق را برای مقادیر معین

h_1 و h_2 در مدت معین t محاسبه نماییم:

$$-a \int dh/h = (kA/l) \int dt \rightarrow k = (al/At) \ln(h_1/h_2)$$

تعیین ضریب نفوذ پذیری در روی زمین

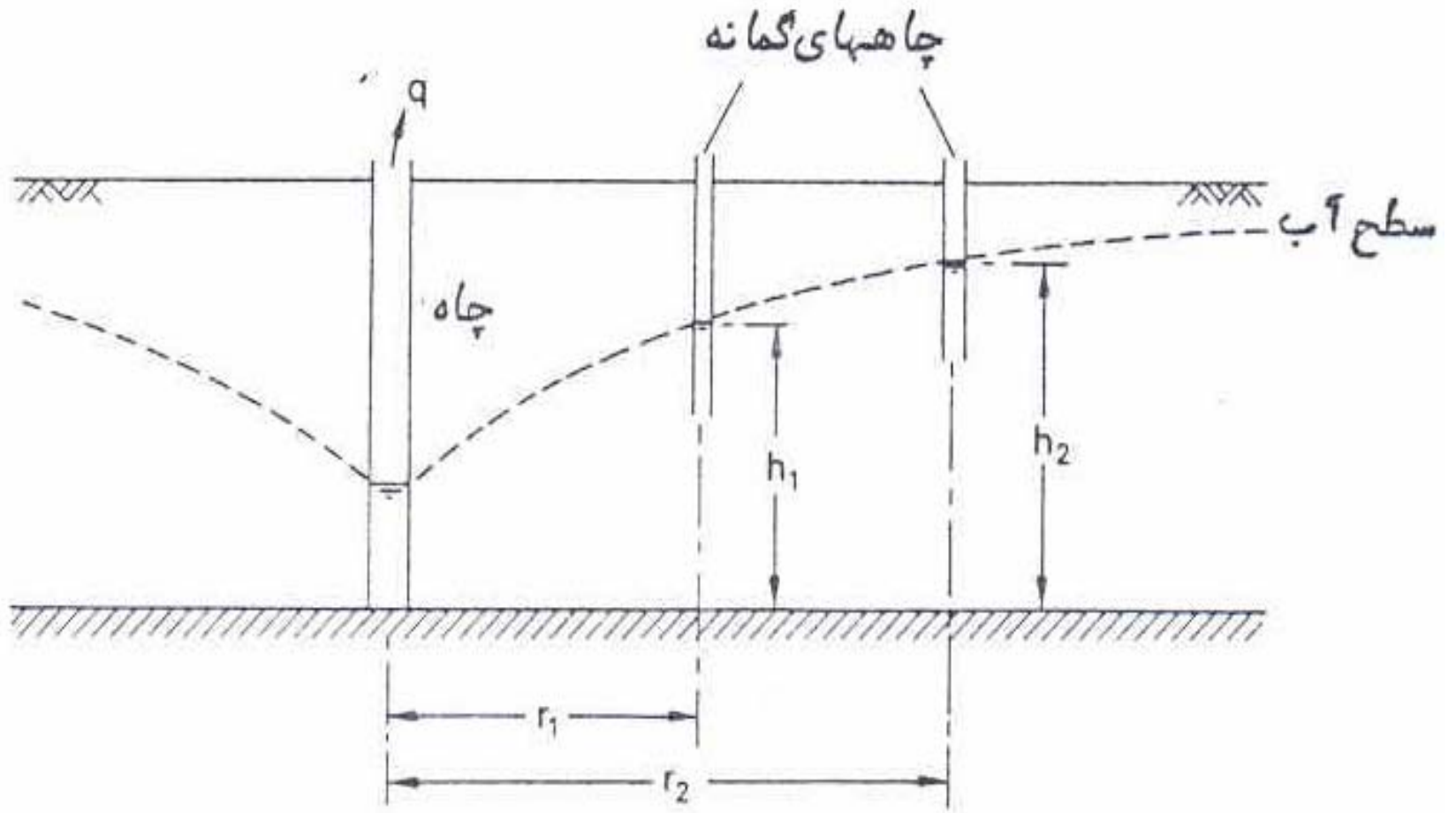
بعضاً " نمونه‌هایی که در آزمایشگاه مورد آزمایش قرار می‌گیرند به علت دست خوردگی نتایج نزدیک به واقعیت ارائه نمی‌نمایند لذا معمولاً " برای پروژه‌های بزرگ نفوذپذیری خاک را در محل تعیین می‌نمایند.

یکی از روش‌های در محل، انجام آزمایش بیمپاژ چاه می‌باشد که در حالت خاکهای درشت دانه بهتر جواب می‌دهد.

معمولاً " چاهی که در آن پمپاژ صورت می‌گیرد باید تا کف لایه حفاری گردد تعدادی چاه نظاره در اطراف چاه مرکز حفر می‌گردد تا در حین پمپاژ در چاه اصلی سطح آب در آنها مورد بررسی قرار گیرد.

در این شرایط تراوش آب مقدار ثابتی دارد و جهت جریان آب به طرف چاه مرکزی است در هر امتداد شعاع حداقل باید دو چاه نظاره یا لوله فشار سنج (پیزومتر) پیش بینی گردد.

آزمایش پمپاژ چاه



در این حالت فرض را بر این می‌گیریم که شیب آبی (گرادیان هیدرولیکی) در هر فاصله از چاه مرکزی و در هر عمقی مقدار ثابتی دارد و برابر گرادیان هیدرولیکی سطح سفره آب می‌باشد

$$i = dh/dr$$

در این رابطه h ارتفاع سطح سفره آب در فاصله r از چاه اصلی است این فرضیه که به فرضیه دوپوئی شهرت دارد به جز در نقاط مجاور چاه مرکزی در باقی نقاط دقت لازم را دارد

$$q = k \cdot (dh/dr) \cdot 2\pi r h$$

$$k = [2,3q \text{Log}(R/r)] / \pi(H^2 - h^2)$$

q دبی پمپاژ می‌باشد

در فرمول اخیر R شعاع تاثیر چاه است بعد از شعاع تاثیر
ارتفاع آب ثابت می ماند که همان H می باشد

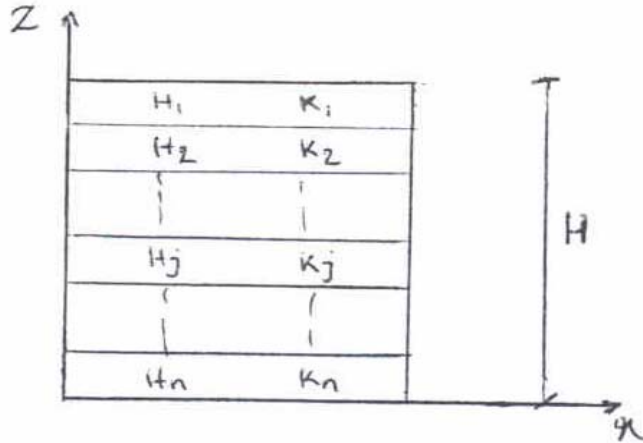
از فرمول فوق می توان برای محاسبه میزان آبدهی چاه
نیز استفاده نمود

در مورد چاههای آرتزین (تحت فشار) ارتفاع آب H ثابت
است چون تنها يك لایه آبده وجود دارد

چاههاي آرتزين (تحت فشار)

هرگاه لايه‌اي بسيار نفوذپذير مايل زير يك لايه كم تراوا و يا نفوذناپذير قرار گرفته باشد ممكن است شرايط آرتزين (لايه تحت فشار) پيش آيد در اين لايه فشار آب تابع سطح آب زيرزمين بالاتر لايه نفوذپذير بالاتر كه در بالاي لايه ناتراوا قرار گرفته است نمي‌باشد

محاسبه K_x و k_z برای خاکهای دارای لایه های مختلف



محاسبه K_x

$$Q = Q_1 + Q_2 + \dots + Q_j + \dots + Q_n$$

در صورت جریان در جهت افقی فرمول فوق را خواهیم داشت
 مطابق فرضیه دوپوئی اختلاف فشار در دو سه لایه های مختلف
 یکسان فرض می گردد

$$Q = k_x i H = k_1 i H_1 + k_2 i H_2 + \dots + k_n i H_n$$

$$K_x = \Sigma k_i H_i / H$$

محاسبه k_z

از معادله تعادل زیر استفاده می کنیم

$$Q=Q_1=Q_2=\dots=Q_n$$

$$K_z i = k_1 i_1 = k_2 i_2 = \dots = k_n i_n$$

اما اختلاف فشار (پیزمتریک) کل برابر مجموع اختلاف فشارها در هر لایه می باشد

$$iH = i_1 H_1 + i_2 H_2 + \dots + i_n H_n$$

$$iH/k_z i = i_1 H_1/k_1 i_1 + i_2 H_2/k_2 i_2 + \dots + i_n H_n/k_n i_n$$

$$K_z = H / \sum H_i / k_i$$

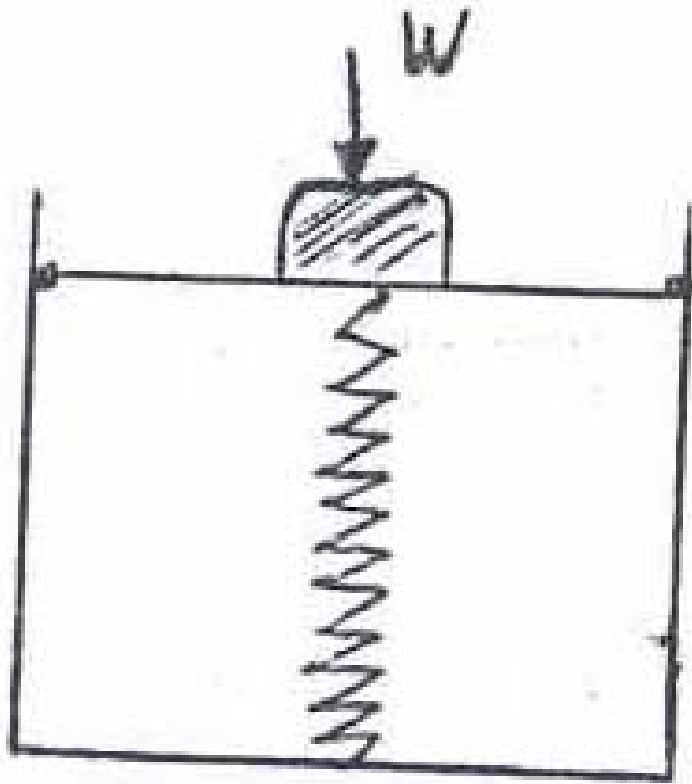
ولي بطور كلي چون ما داراي يك لايه با خواص نفوذپذيري بيشتر
و يك لايه با نفوذپذيري كمتر مي باشيم

مي توانيم از دو فرمول زير جهت محاسبه ضريب تراوائي افقي و
يا قائم استفاده نمايم

$$K_x = k_i \cdot H_i / H$$

$$K_z = k_i \cdot H / H_i$$

اصل تنش مؤثر

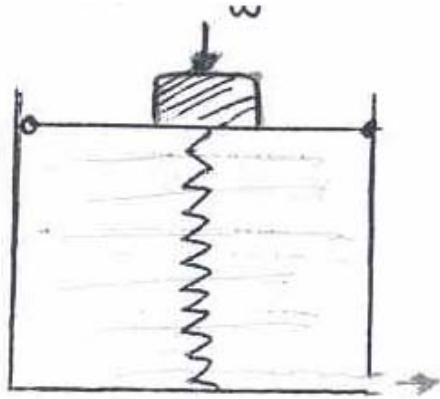


$$\sigma = \sigma' + u$$

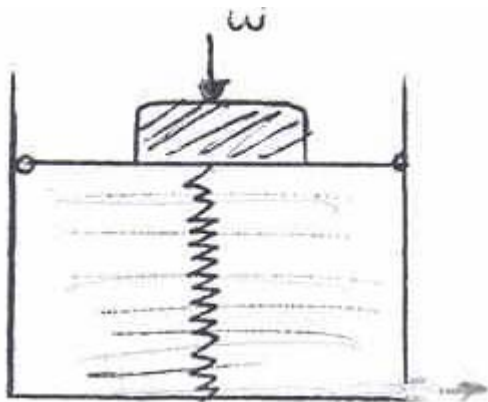
نیروی وارده توسط وزنه توسط
فکر و آب به طور همزمان
پذیرفته می شود

$$W = f + u$$

اصل تنش مؤثر



آب به تدریج خارج شده و فشار
وارد بر آب کم شده و به فنر
منتقل می شود



$$W = f \uparrow + u \downarrow$$

تحکیم خاک تحت اثر بار وارده بر اثر يك ساختمان
دقیقا" به همین گونه می باشد

در ابتدا بار وارده در خاک توسط بخش جامد و یا
مایع هر دو پذیرفته می شود و پس از تحکیم بار وارده
به اسکلت جامد منتقل شده و آب از لابه لای دانه های
جامد خارج می گردد

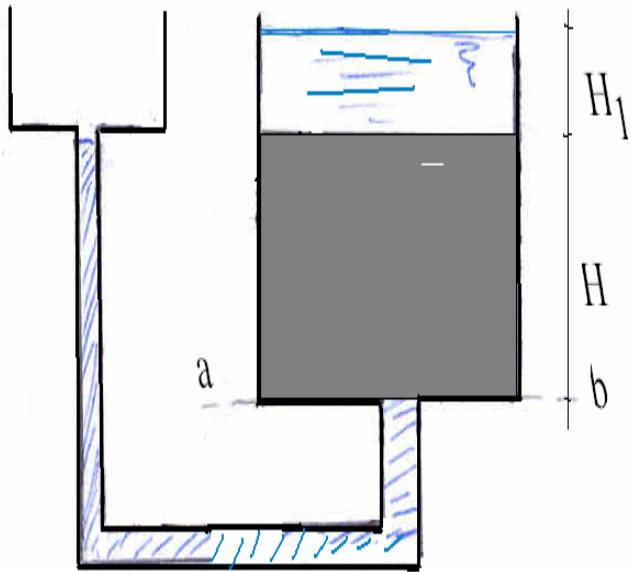
باید در نظر داشت که افت آب زیرزمینی همیشه عامل
افزایش تنش موثر می باشد

مثال : يك لايه ماسه به ضخامت ۵ متر بر روي يك لايه به ضخامت ۶ متر قرار دارد و سفره آب بر سطح آزاد خاك منطبق است نفوذپذيري رس بسيار كم است. وزن مخصوص ماسه و رس اشباع به ترتيب ۱۹ و ۲۰ كيلو نيوتن بر متر مكعب است يك لايه خاكريز به ضخامت ۴ متر و به وزن مخصوص ۲۰ كيلو نيوتن بر متر مكعب به وسعت زيادي بر روي سطح خاك قرار داده شده است. مطلوب است تعيين تنش موثر قائم در مركز لايه رس در حالت زير:

- الف - بلافاصله پس از ايجاد خاكريز (در صورتي كه خاكريز بسيار سريع اجرا شده باشد)
- ب - مدت مديدي پس از اجرا

مثال:

نمونه خاک به ارتفاع H در نظر داریم که در زیر ارتفاع H_1 آب قرار دارد فشار را در سطح ab محاسبه می‌کنیم:



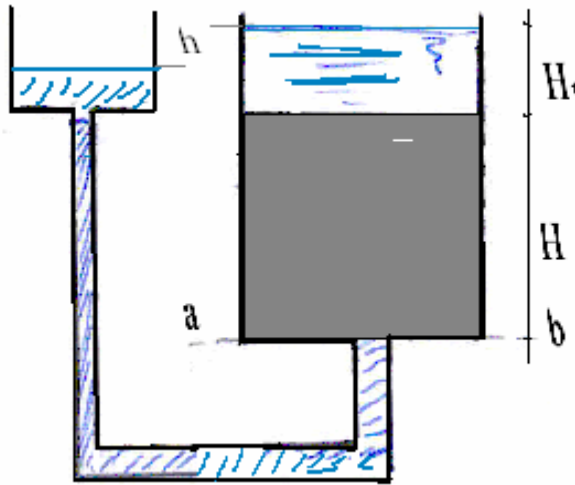
$$\left\{ \begin{array}{l} \text{فشار کل} \\ \sigma = H_1 \gamma_w + H \gamma_{sat} \\ \text{فشار حفره ای} \\ u = (H + H_1) \gamma_w \end{array} \right.$$

$$\sigma' = \sigma - u = H \gamma_{sat} - H \gamma_w = H \gamma'$$

γ' را وزن مخصوص شناوری می‌نامند

$$\gamma' = \gamma_{sat} - \gamma_w$$

در مثال فوق آب جریان نداشته است ولی در صورتیکه آب دارای جریان باشد به عبارت دیگر آب در خاک تراوش نماید معادله زیر را خواهیم داشت:



$$U = (H + H_1 - h)\gamma_w$$

$h\gamma_w$ فشار تراوش نام دارد

اگر تراوش در میان نباشد فشار موثر از فرمول $\sigma' = \gamma'z$

و اگر تراوش وجود داشته باشد از فرمول $\sigma' = \gamma'z + iz\gamma_w$

$$(i = \frac{h}{H})$$

محاسبه می گردد

البته باید در نظر داشت که جهت تراوش نیز دارای اهمیت می باشد

علامت عبارت $iz\gamma_w$ مثبت است اگر ارتفاع h پائین تر از ارتفاع H باشد

و در صورتی که بالاتر باشد علامت این عبارت منفی خواهد بود
در این حالت امکان صفر شدن فشار موثر وجود دارد

$$\sigma' = 0 = z\gamma' - iz\gamma_w \Rightarrow i = \frac{\gamma'}{\gamma_w}$$

این گرادیان هیدرولیکی را گرادیان هیدرولیکی بحرانی می نامند

زهکشی

توضیح دادیم که در اثر افزایش تنش در سطح خاک عمل تحکیم رخ می‌دهد و یا به عبارت دیگر آب از خاک خارج می‌گردد این عمل یعنی خروج آب از خاک را می‌توان با روشهای مختلف برای خاکهای مختلف انجام داد که به آن زهکشی اطلاق می‌گردد

زهکشی به طور کلی به مفهوم آبکشی می‌باشد و هدف از آن بیرون راندن آب از خاک است که این موضوع می‌تواند یا در اثر افزایش بار وارده بر خاک صورت پذیرد و یا بر اثر افت سطح ایستایی

در خاک‌هاي دانه درشت مانند شن و ماسه تخليه آب با
جايگزيني هوا همراه مي‌باشد ولي در خاکهاي ريز دانه
اين تخليه با کاهش حجم خاک مترادف بوده به عبارت
ديگر خاک نشست مي‌نمايد

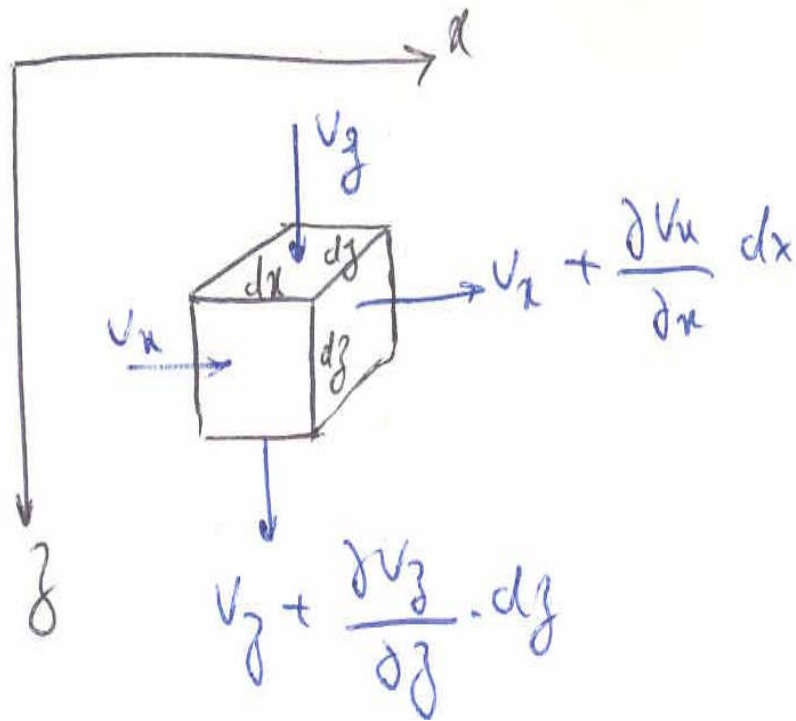
یخبندان در خاک

معمولاً " عمل یخ زدن آب در خاک در بخش آب نفوذی که در اثر خاصیت لوله‌های موئین در خاک تشکیل می‌گردد، صورت می‌پذیرد

فواصل و حفره‌های موجود فیما بین دانه‌های خاک تشکیل لوله‌هایی را می‌دهد که آب با توجه به خواص لوله‌های موئین از آنها به سمت بالای سفره آب زیرزمینی نفوذ می‌نماید همانطور که در تئوری لوله‌های موئین آشنائی داریم ارتفاع نفوذ ارتباط معکوس با شعاع لوله دارد به عبارت دیگر هر چه شعاع لوله موئین کمتر باشد ارتفاع نفوذ افزایش خواهد یافت

بررسی جریان آب زیرزمینی (شناخت شبکه های جریان)

جریان‌های يك بعدی را بررسی کردیم و دیدیم که در این گونه جریان‌ها تارهای مایع خطی و موازی می باشند ولی در عمل این گونه نیست و ما شاهد جریانها دو بعدی و سه بعدی می باشیم. این مسئله ما را به تعمیم دادن قانون داریسی ناچار می سازد



در صورتی که ما خاک را از نظر تراوایی هموژن فرض نمائیم (در هر جهت) جزء کوچکی از خاک اشباع شده به ابعاد dx و dy و dz در جهت محورهای $x; y; z$ می باشد با فرض اینکه مولفه های سرعت جریان آب v_x و v_y و v_z مقدار تغییر این سرعتها $\frac{\partial v_x}{\partial x}$ و $\frac{\partial v_z}{\partial z}$ باشند و حجم آبی که در واحد زمان وارد این جزء می شوند

(فرض کلي بر اين است که جريان آب تنها در صفحه xz صورت مي گيرد)

$$\text{دبي ورودی} = V_x dzdy + v_z dx dy$$

$$\text{دبي خروجی} = \left(V_x + \frac{\partial V_x}{\partial x} dx \right) dzdy + \left(V_z + \frac{\partial V_z}{\partial z} dz \right) dx dy$$

اما با فرض اشباع بدون خاک و اینکه آب غير قابل تراکم مي باشد تفاوت بين حجم آب وارده شده (دبي ورودی) و حجم آب خارج شده (دبي خروجی) بايد صفر باشد يعني اینکه :

$$\text{صفر} = \text{دبي ورودی} - \text{دبي خروجی}$$

معادله پیوستگی

$$\frac{\partial V_x}{\partial x} + \frac{\partial V_z}{\partial z} = 0$$

اگر جزء حجم، تغییر حجم دهد رابطه قبلی به صورت زیر در می آید:

$$\left(\frac{\partial V_x}{\partial x} + \frac{\partial V_z}{\partial z} \right) dV = \frac{dV}{dt}$$

که در آن dv/dt همان میزان تغییر حجم جزء خاک در واحد زمان است

حال اگر فرض نمائیم که تابعی به صورت $\phi(x, z)$ که با آن
تابع پتانسیل می گوئیم موجود باشد
به صورتیکه :

$$\frac{\partial \phi}{\partial x} = V_x = -k_x \frac{\partial h}{\partial x}$$

$$\frac{\partial \phi}{\partial z} = V_z = -k_z \frac{\partial h}{\partial z}$$

$$\frac{\partial V_x}{\partial x} + \frac{\partial V_z}{\partial z} = 0 \quad \text{در صورتیکه در معادله}$$

پیوستگی مقادیر V_x , V_z را از معادلات فوق جایی گذاری
نمائیم معادله زیر که به معادله لاپلاس مشهور است حاصل می
گردد:

(در صورتیکه $K_z = K_x$ فرض گردد)

$$\frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial z^2} = 0$$

انتگرال گيري از رابطه فوق ما را به نتیجه زیر می رساند :

$$\phi(x, z) = -kh(x, z) + c$$

که C مقدار ثابت انتگرال گيري می باشد

پس اگر تابع $\phi(x, z)$ مقدر ثابتی مثلاً برابر \emptyset_1 داشته باشد نتیجه می شود که \emptyset معرف منحنی است که در آن مقدار h_1 ثابت است. لذا اگر به تابع مقادیر ثابتی مانند \emptyset_1 و \emptyset_2 و ... داده می شود منحنی هایی که در هر يك پتانسیل ثابت است، بدست می آید به منحنی هایی که بدین گونه بدست می آیند منحنی های هم پتانسیل گفته می شوند.

حال اگر تابع دومی به صورت $\varphi(x,z)$ که تابع جریان نام دارد
در نظر بگیریم خواهیم داشت :

$$-\frac{\partial \varphi}{\partial x} = V_z = -k \frac{\partial h}{\partial z}$$

$$\frac{\partial \varphi}{\partial z} = V_x = -k \frac{\partial h}{\partial x}$$

دیفرانسیل کامل تابع $\varphi(x,z)$ به صورت زیر نوشته می شود :

$$d\varphi = \frac{\partial \varphi}{\partial x} dx + \frac{\partial \varphi}{\partial z} dz$$

از روابط قبلی حاصل می شود :

$$d\varphi = -V_z dx + V_x dz$$

حال اگر تابع φ مقدار ثابت φ_1 را اختیار کند لزوماً $d\varphi=0$ خواهد شد و خواهیم داشت:

$$\left(\frac{dz}{dx} = \frac{V_z}{V_x} \right)$$

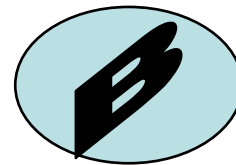


لذا مماس در هر نقطه بر منحنی $\varphi(x,y)=\varphi_1$ مشخص کننده سرعت جریان در آن نقطه است این منحنی را منحنی جریان می نامیم اگر به تابع $\varphi(x,z)$ مقادیر ثابت دیگری مانند φ_1, φ_2 و ... داده شود. گروه منحنی دیگری حاصل می شود که هر یک از اجزاء تشکیل دهنده آن معرف یک خط جریان می باشد این منحنی ها را خطوط جریان می نامیم

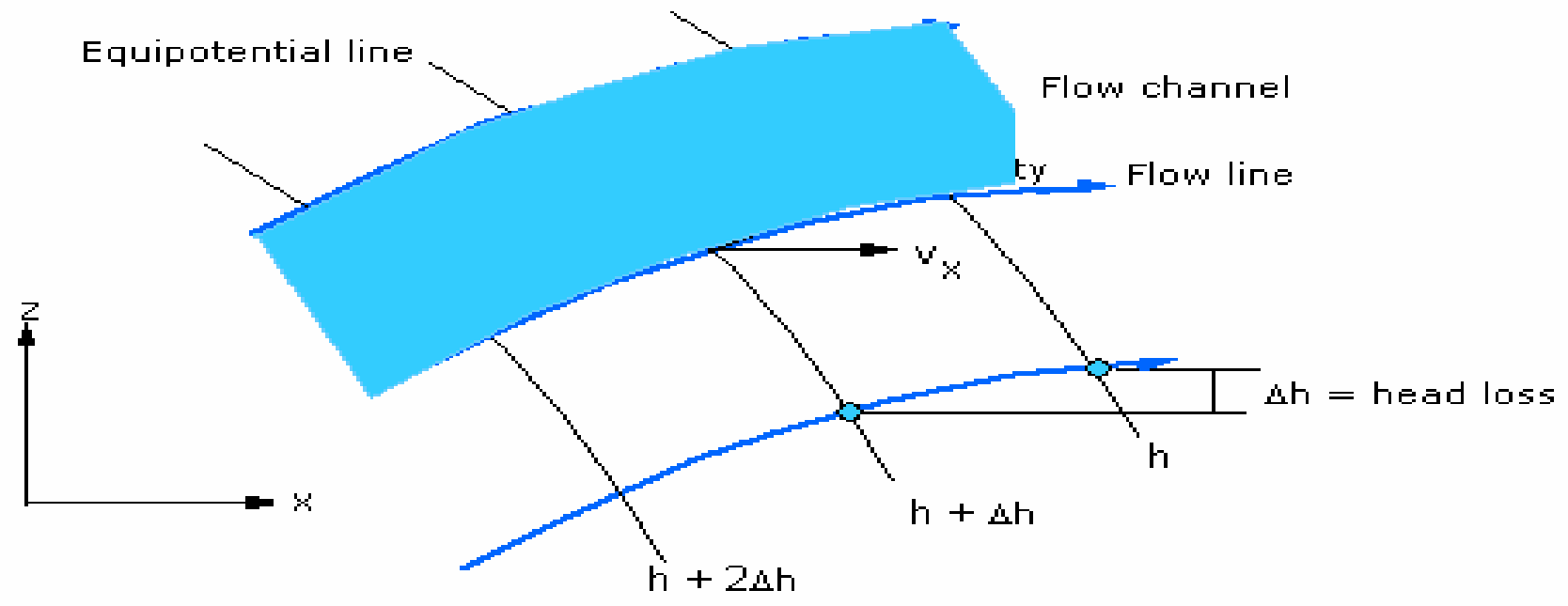
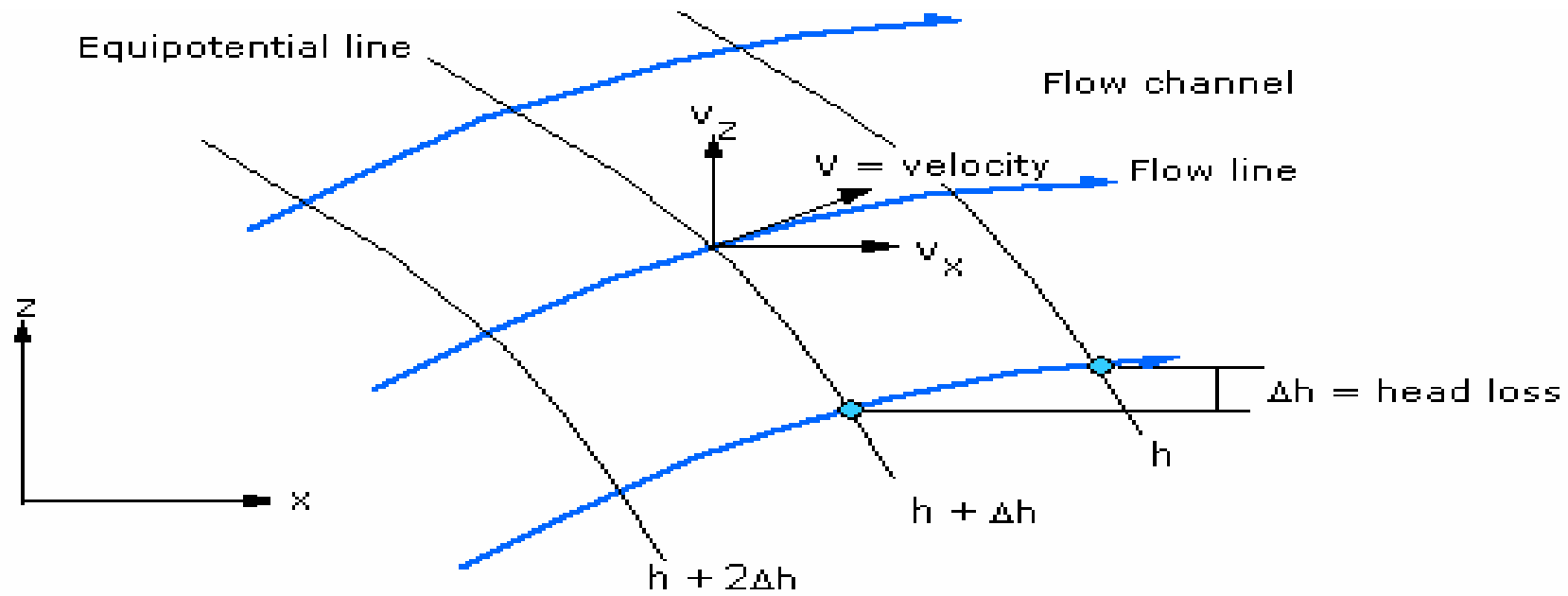
مقدار جریان در محدوده دو خط جریان ثابت است

در صورتیکه تابع $\theta(x,z)$ نیز مقدار ثابت θ_1 را اختیار نماید لزوماً " $d\theta=0$ خواهد شد و خواهیم داشت:

$$\left(\frac{dz}{dx} = - \frac{V_x}{V_z} \right)$$

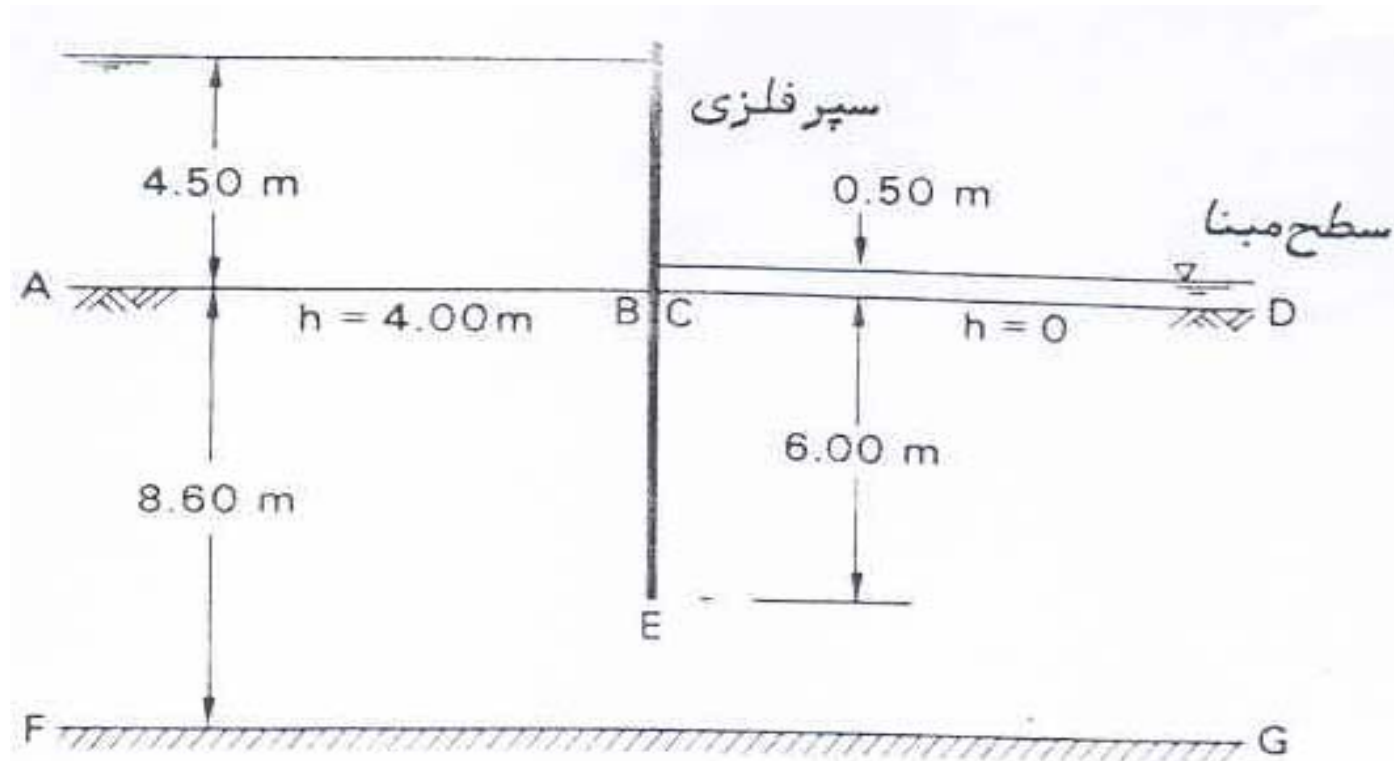


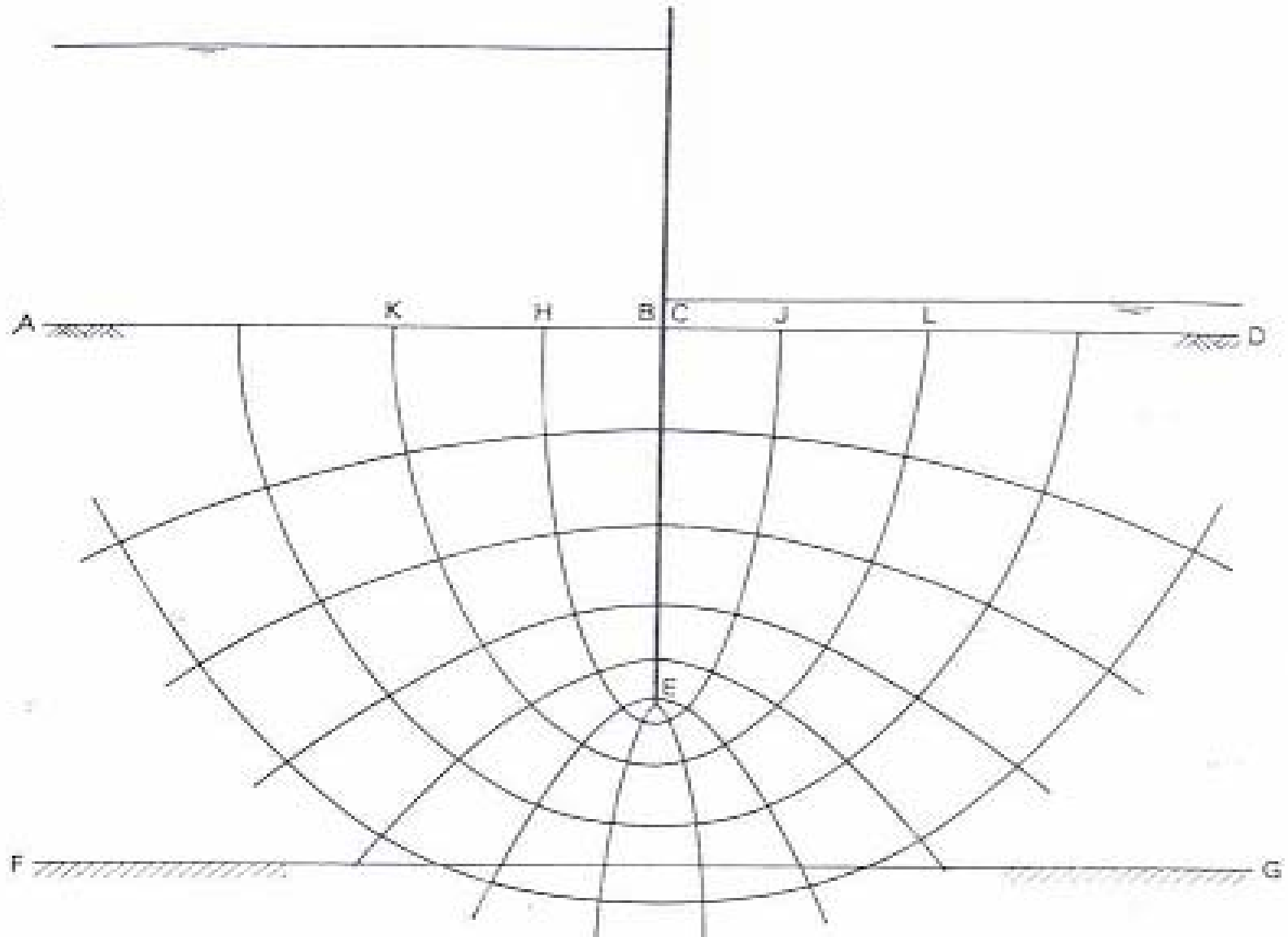
از مقایسه روابط A و B نتیجه می شود که خطوط جریان بر خطوط پتانسیل عمودند

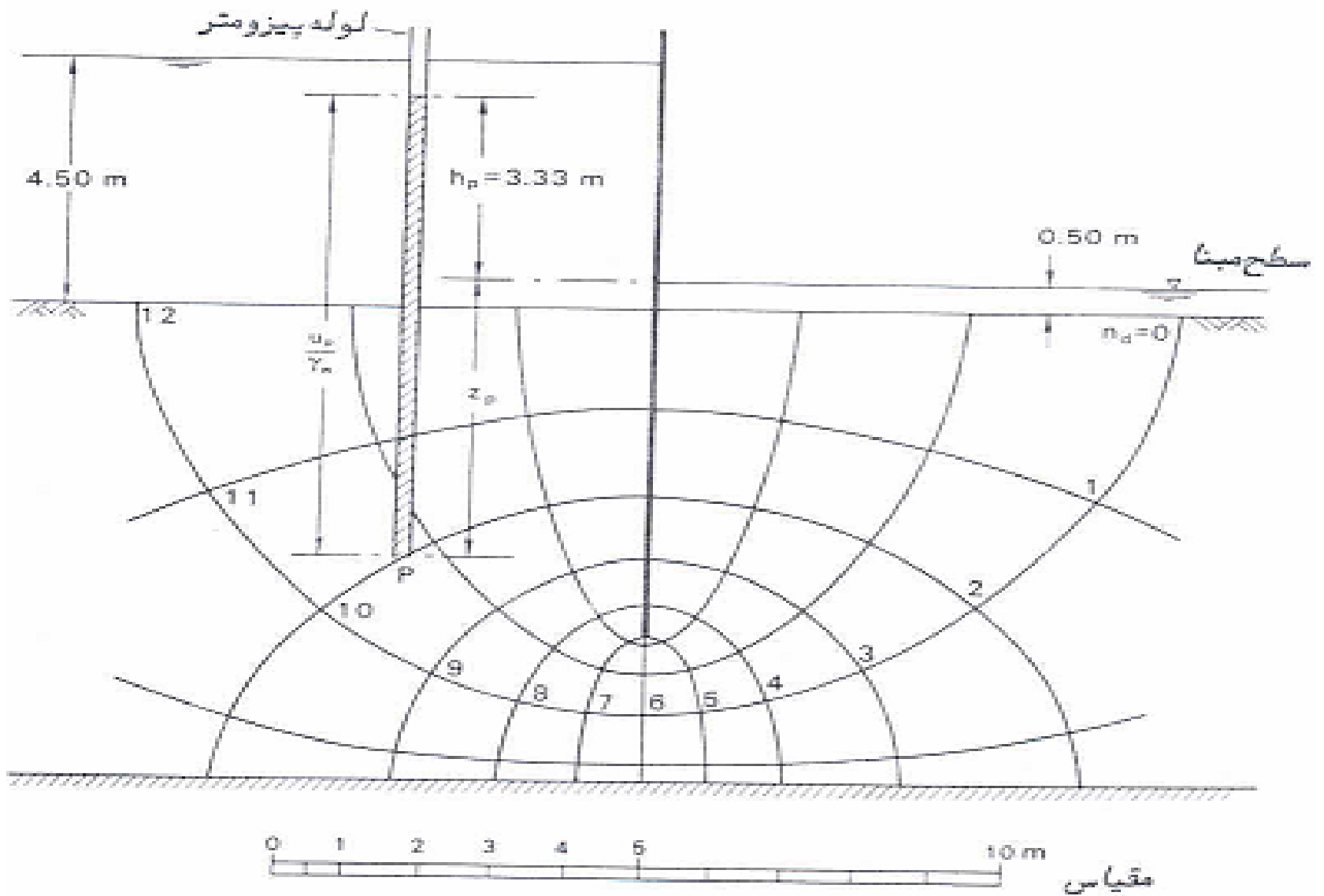


شبکه جریان

برای حل يك مسئله عملی تراوش با توجه به اینکه خطوط جریان و پتانسیل بر یکدیگر عمود می باشند و با توجه به شرایط حدی به تعیین و ترسیم این خطوط می پردازیم







به عنوان مثال به طوریکه در شکل ملاحظه می‌نمائیم خطوط جریان و پتانسیل جهت یک سیر فلزی که به صورت یک آب بند در خاک کوبیده شده است؛ اختلاف ارتفاع آب در دو طرف سیر h می‌باشد

ابتدا می‌باید شرایط حدی را تعیین نمائیم چون کلیه نقاط قرار گرفته بر خط AB دارای فشار ثابتی می‌باشند این خط یکی از خطوط پتانسیل می‌باشد. CD نیز شرایط خط AB را دارد فلذا خط CD نیز یکی از خطوط پتانسیل است. جهت جریان آب از نقطه B به طرف پائین و در طول نمای بالا دست سیر BE باید باشد لذا خط BEC یکی از خطوط جریان می‌باشد بر سطح بستر یا لایه ناتراوا نیز جهت جریان بطور طبیعی FG می‌باشد لذا خط FG یکی دیگر از خطوط جریان است

در این روش ترسیم شبکه جریان شکل کلی آن با توجه به شرایط
حدی (مانند مثال فوق) صورت می پذیرد.

شرط اساسی که در ترسیم شبکه جریان باید رعایت شود آن است
که تمام تقاطع های بین خطوط جریان و خطوط پتانسیل تحت زاویه
قائمه باید باشند.

علاوه بر این اگر شبکه جریان طوری ترسیم شود که اختلاف دبی
 $\Delta\varphi$ بین دو خط جریان و اختلاف پتانسیل $\Delta\theta$ بین دو خط پتانسیل
مقدار ثابتی داشته باشند مسئله ساده تر می گردد برای تسهیل بیشتر
بهتر است که رابطه $\Delta\varphi = \Delta\theta$ نیز برقرار باشد به عبارت دیگر
حاصل تقاطع خطوط جریان و خطوط هم پتانسیل مربعهای منحنی
الضلاعی در شبکه جریان خواهند بود.

در این صورت جهت هر مربع منحنی الاضلاع رابطه بعد برقرار
است:

در صورتیکه برای کل شبکه ثابتهای زیر را فرض بگیریم:

$h =$ اختلاف پتانسیل بین اولین و آخرین خط هم پتانسیل

$N_p =$ تعداد افت‌های هم پتانسیل که هر یک معرف افت ارتفاعی برابر با Δh است.

$N_f =$ تعداد مسیرهای جریان که در آن یک جریان Δq می‌گذرد

$$\Delta h = \frac{h}{N_p} \qquad q = N_f \Delta q$$

$$q = kh \frac{N_f}{N_p}$$

تعداد لوله‌های جریان

تعداد افت‌های هم پتانسیل

این فرمول در شرایطی قابل استفاده می باشد که شبکه جریان از مربع های منحنی الاضلاع تشکیل شود در غیر اینصورت فرمول به صورت زیر تصحیح می گردد:

$$q = kh \frac{N_f}{N_p} \frac{a}{b}$$

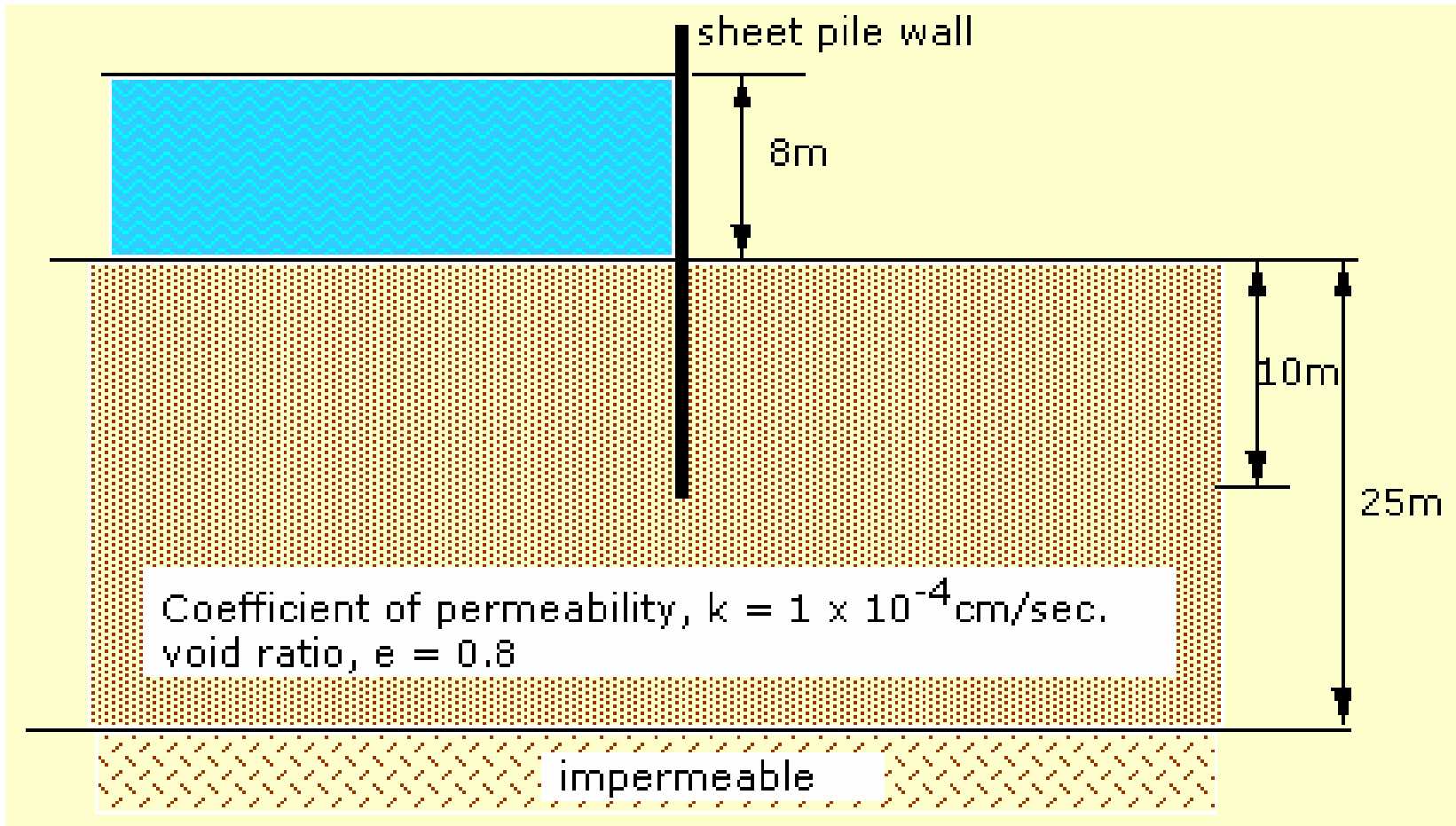
که در آن نسبت $\frac{a}{b}$ همان نسبت اضلاع مستطیل های منحنی الاضلاع می باشد. البته باید گفت که به طور کلی شکل قطعات واقع بین آخرین خط جریان و حد پائین مربع نیست ولی باید نسبت طول به عرض این قطعات باید ثابت بماند

البته باید گفت که به طور کلی شکل قطعات واقع بین آخرین خط جریان و حد پائین مربع نیست ولی نسبت طول به عرض این قطعات باید ثابت بماند

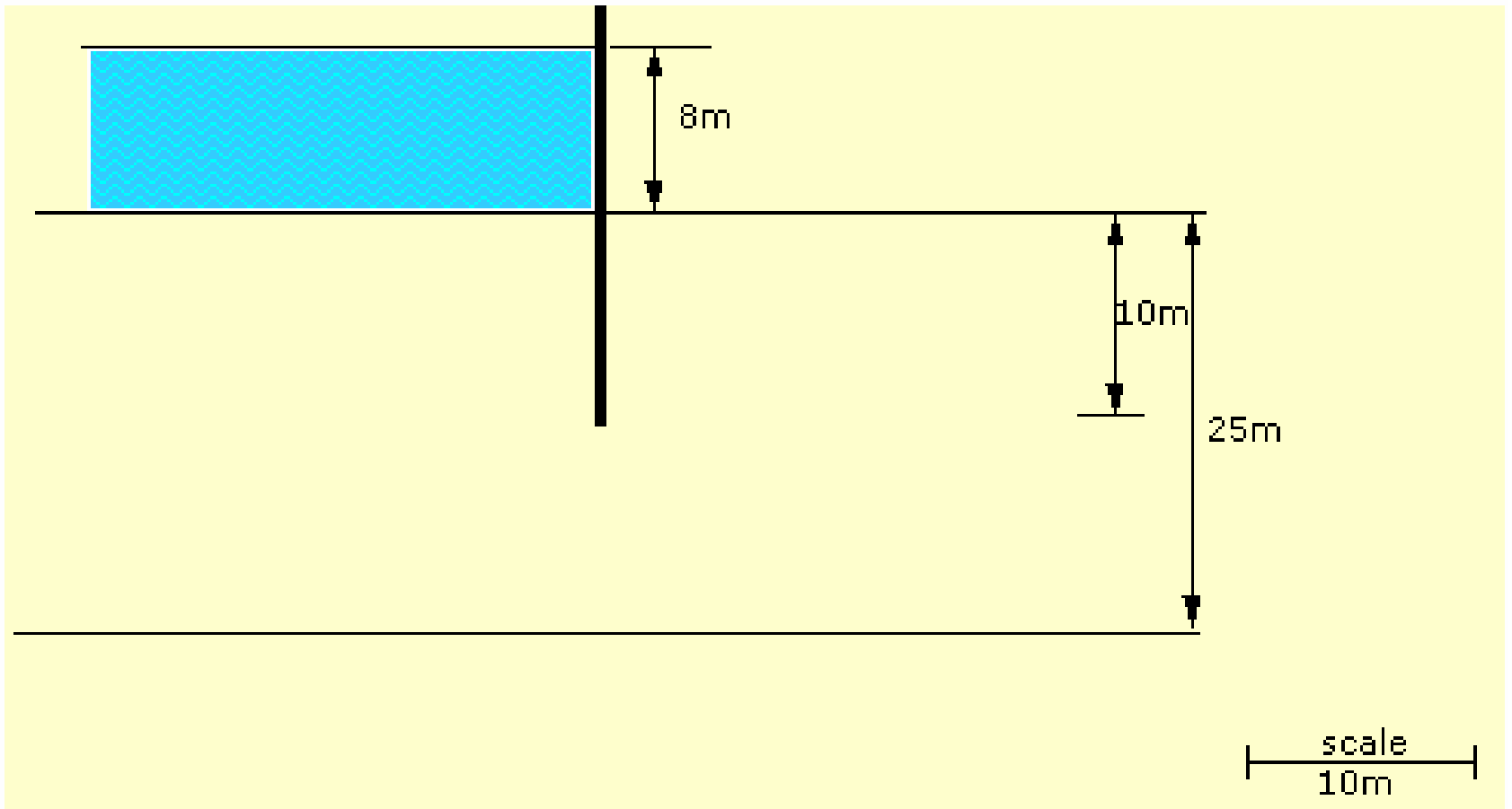
به عنوان مثال در شکل قبلی تعداد افت های هم پتانسیل ۹ می باشد
($N_p=9$) و تعداد لوله جریان ۵ است ($N_f=5$) لذا در صورتی که
 $h=1000\text{cm}$ باشد خواهیم داشت ($k=0,1\text{cm/s}$)

$$q = 10^{-1} \cdot 1000 \cdot \frac{5}{9} = \frac{500}{9} = 55.5 \text{ cm}^3 / \text{sec}$$

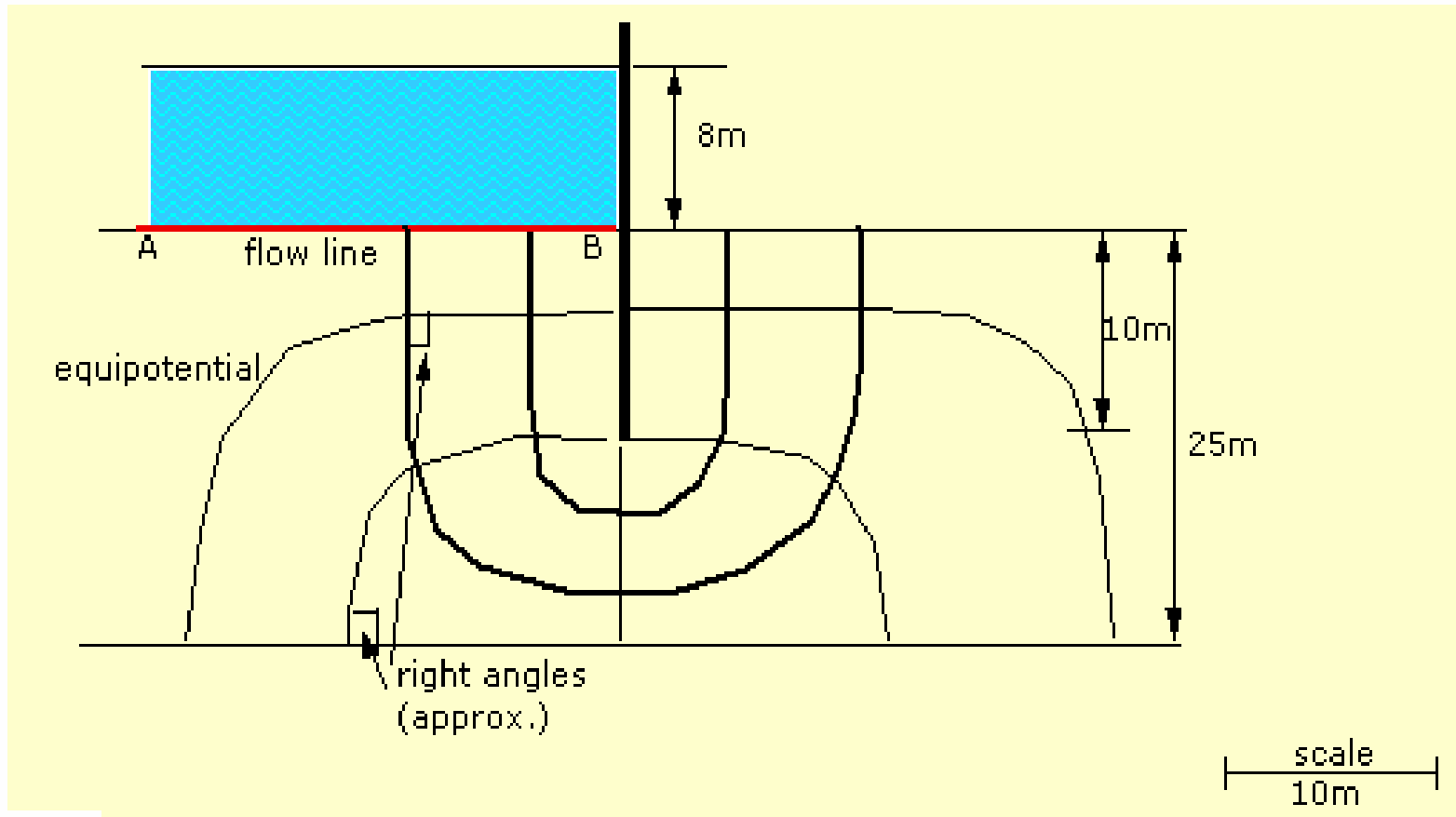
مثالی دیگر در حل يك مسئله عملی تراوش

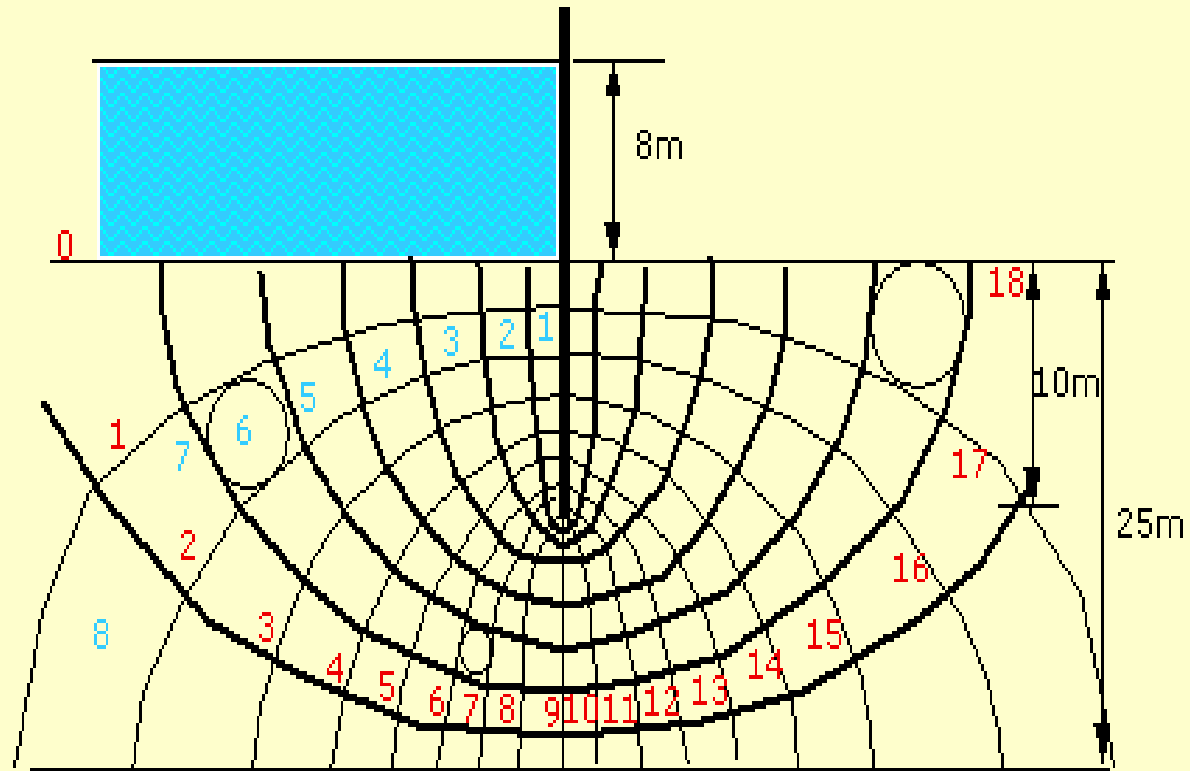


ترسیم در مقیاس معین



ترسیم شبکه جریان





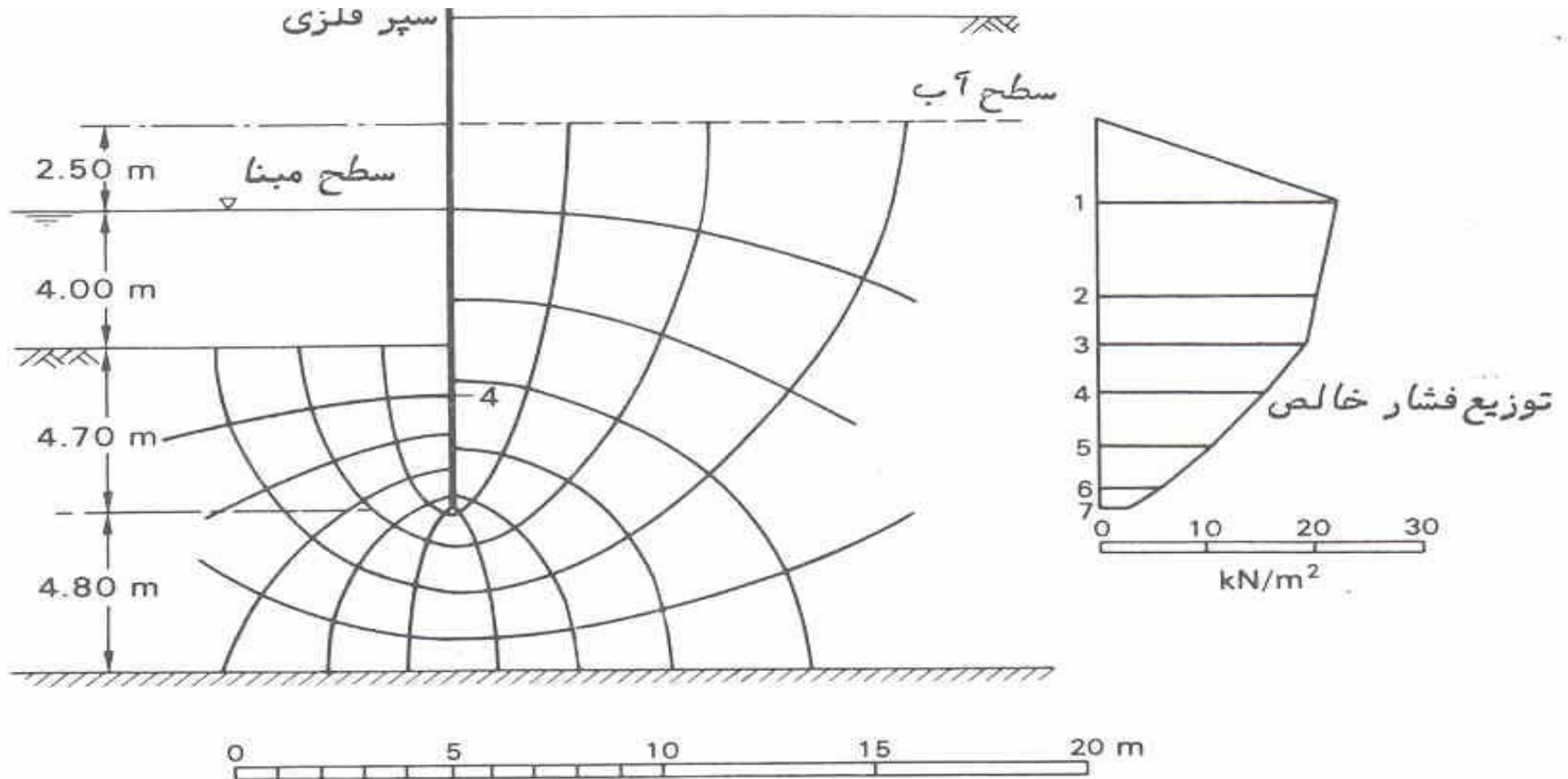
scale
10m

$$N_f = 8 \quad N_d = 18$$

CALCULATION OF FLOW

The flow through the soil is $q = k\Delta H N_f / N_d = k\Delta h N_f = 1 \times 10^{-4} \times 4/9 \times 18 = 8 \times 10^{-4} \text{ cm/sec.}$

مثال: مقطع يك سپر در دهانه خليجي كه تحت تاثير جزر و مد است در شكل زير نشان داده شده است به هنگام جزر عمق آب مقابل ديوار چهار متر است و آب در پشت ديوار ۲/۵ متر بالاتر از آب جزر است مطلوبست ترسيم منحنى تغييرات فشار آب وارد بر ديوار

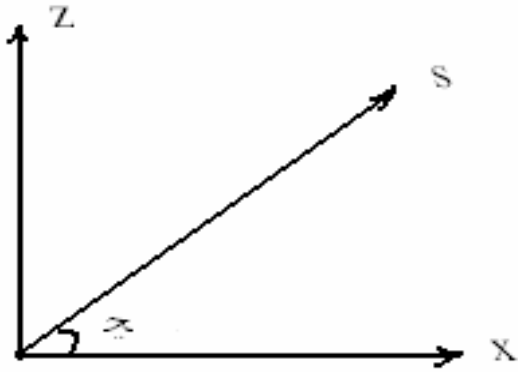


تراز	z (m)	h_b (m)	u_b/γ_w (m)	h_f (m)	u_f/γ_w (m)	$u_b - u_f$ (kN/m ²)
1	0	2.30	2.30	0	0	22.6
2	-2.70	2.10	4.80	0	2.70	20.6
3	-4.00	2.00	6.00	0	4.00	19.6
4	-5.50	1.83	7.33	0.21	5.71	15.9
5	-7.10	1.68	8.78	0.50	7.60	11.6
6	-8.30	1.51	9.81	0.84	9.14	6.6
7	-8.70	1.25	9.95	1.04	9.74	2.1

تراوش در يك خاک غير هموزن ($k_x \neq k_z$)

معمولاً "ضريب تراوائي يا نفوذپذيري مقداري حداقل در جهت قائم (يعني k_z) دارد و همين ضريب در جهت افقي (k_x) معمولاً حداکثر است. در صورت مقايسه بين اين دو ضريب در يك خاک اگر بخواهيم k_s (يعني ضريب نفوذپذيري در جهت دلخواه s) را بدست آوريم داريم:

$$v_x = k_x i_x = k_x \frac{\partial h}{\partial x} \quad v_z = k_z i_z = k_z \frac{\partial h}{\partial z}$$



در هر جهتي نظير s که با امتداد
 x زاويه α بسازد ميزان ضريب
 نفوذپذيري با استفاده از رابطه زير
 تعريف مي شود:

$$v_s = k_s \frac{\partial h}{\partial s} \Rightarrow \frac{\partial h}{\partial s} = \frac{v_s}{k_s}$$

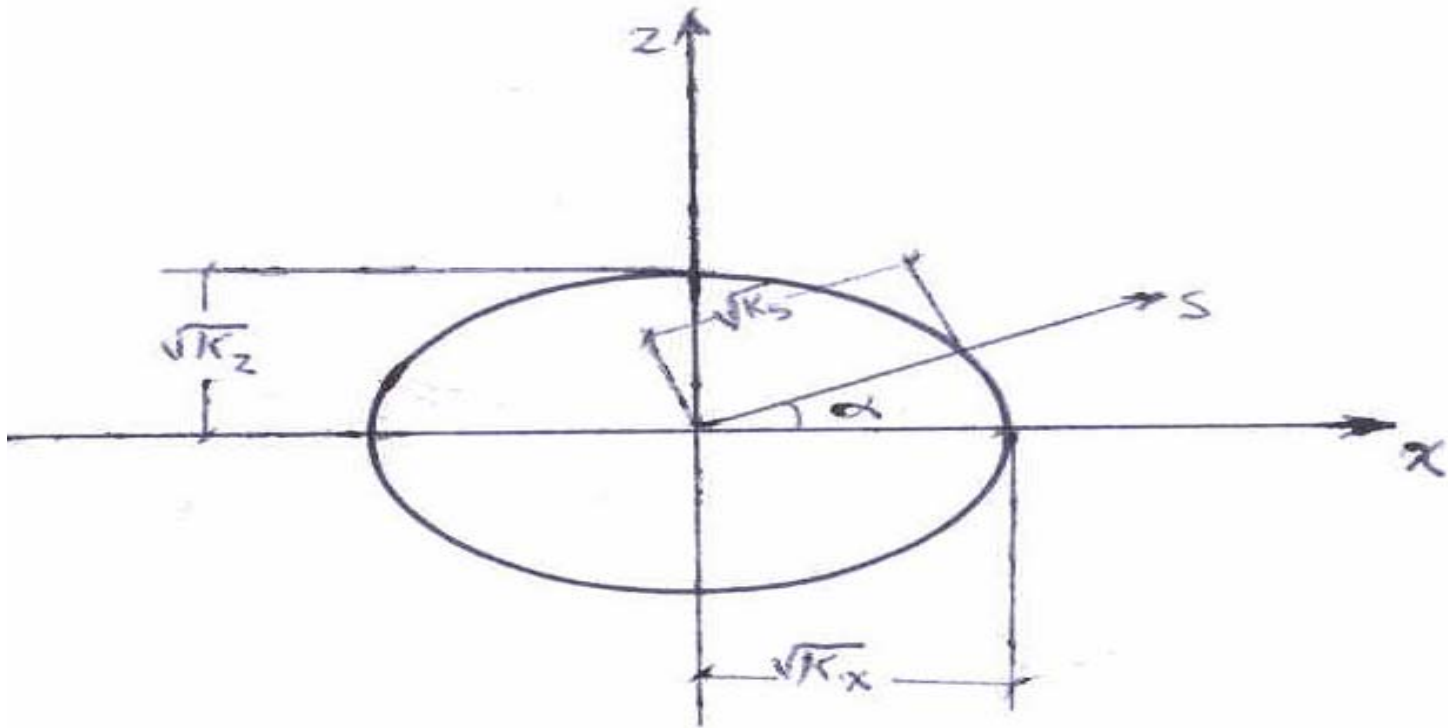
$$\frac{\partial h}{\partial s} = \frac{\partial h}{\partial x} \cdot \frac{\partial x}{\partial s} + \frac{\partial h}{\partial z} \cdot \frac{\partial z}{\partial s}$$

$$\begin{cases} x = S \cos \alpha \\ z = S \sin \alpha \end{cases} \quad \begin{cases} v_x = v_s \cos \alpha \\ v_z = v_s \sin \alpha \end{cases}$$

$$\Rightarrow \frac{\partial h}{\partial s} = \frac{v_s}{k_s} = \frac{v_x}{k_x} \cos \alpha + \frac{v_z}{k_z} \sin \alpha$$

$$\Rightarrow \frac{1}{k_s} = \frac{\cos^2 \alpha}{k_x} + \frac{\sin^2 \alpha}{k_z} \Rightarrow \frac{s^2}{k_s} = \frac{x^2}{k_x} + \frac{z^2}{k_z}$$

با مقایسه این معادله با معادله بیضی $\left(1 = \frac{x^2}{a^2} + \frac{z^2}{b^2}\right)$ ملاحظه می شود که معادله فوق معادله یک بیضی است پس از رسم بیضی مربوطه برای هر زاویه یک k_s متناظر خواهیم داشت.



در چنین حالتی که $k_x \neq k_z$ می باشد معادله لاپلاسین به صورت زیر نوشته می شود:

$$k_x \frac{\partial^2 h}{\partial x^2} + k_z \frac{\partial^2 h}{\partial z^2} = 0$$

$$\frac{\partial^2 h}{\left(\frac{k_z}{k_x}\right) \partial x^2} + \frac{\partial^2 h}{\partial z^2} = 0 \quad \text{ویا:}$$

$$x' = \sqrt{\frac{k_z}{k_x}} \cdot x$$

و در صورت جایگزینی

معادله پیوستگی به صورت زیر در می آید:

$$\frac{\partial^2 h}{\partial x'^2} + \frac{\partial^2 h}{\partial z^2} = 0$$

که معادله پیوستگی يك خاك غير هموژن در صفحه z و x' مي باشد، در نتیجه رابطه فوق مشخص مي نمايد که جريان در يك محيط غير هموژن تبديل به جريان در يك محيط فرضي مي گردد که معادله لاپلاس براي آن صادق است

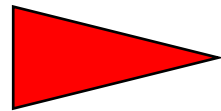
مقدار ضريب نفوذپذيري براي مقطع تبديل يافته را ضريب همساني هم ارز مي نامند و براي محاسبه آن خواهيم داشت:

$$v_x = k_x i_x = k i_{x'}$$

$$k_x \frac{\partial h}{\partial x} = k \frac{\partial h}{\partial x'}$$

$$\partial x' = \sqrt{\frac{k_z}{k_x}} \partial x$$

$$k_x = \frac{k}{\sqrt{\frac{k_z}{k_x}}}$$



$$k = \sqrt{k_x k_z}$$