

Critério de Avaliação - PEF3310/2020

P1 - 15/10 a princípio - 50% matéria

P2 - a marcar - 50% matéria

Psus - " " - 100% da matéria

Exercícios / Projeto

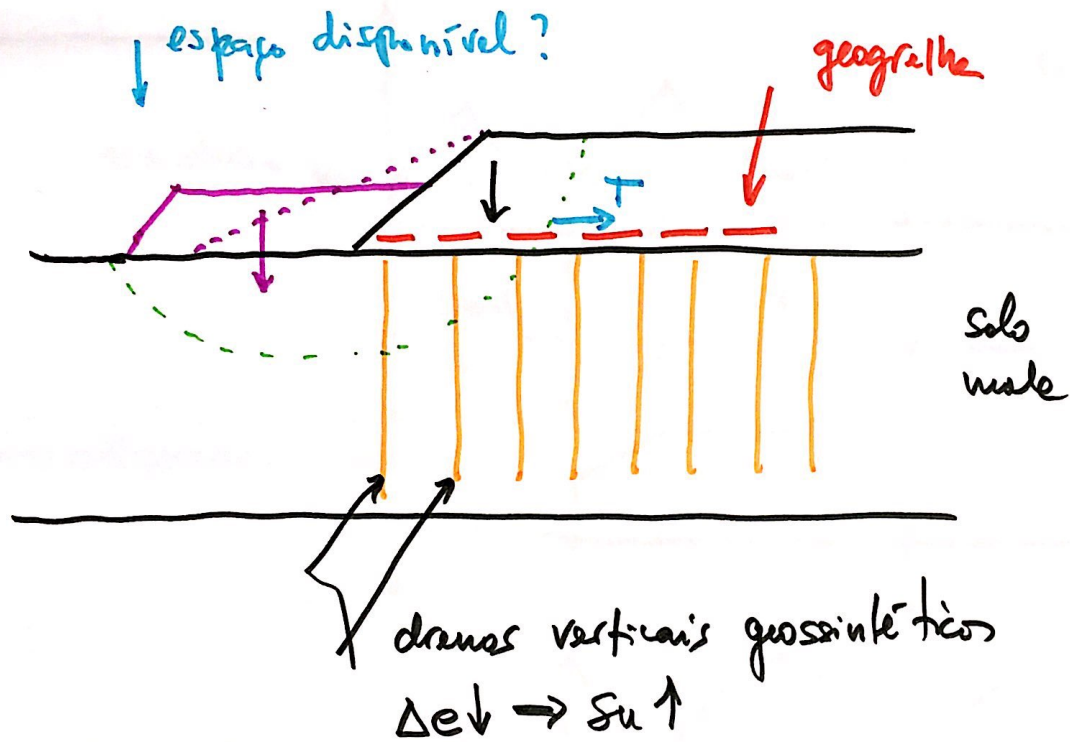


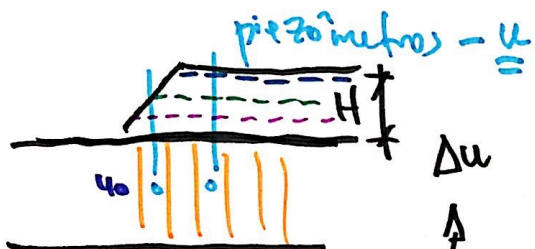
grupo de até 5 alunos

$$\frac{P1 + P2 + P_{projeto}}{3} \geq 5,0$$

AULA 17/09/2020

Conclusão - Aterros sobre solos moles



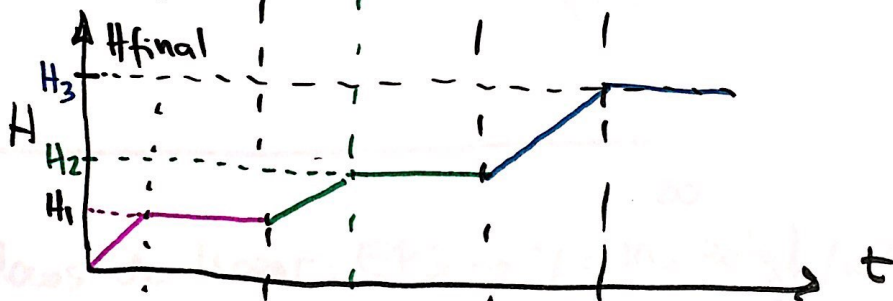
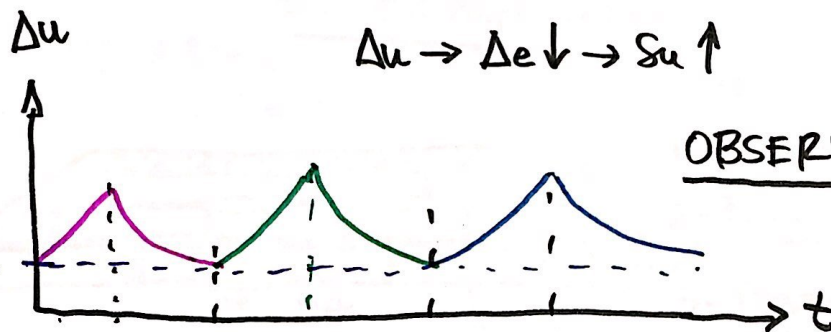


Aterro em ETAPAS

$$\Delta u \rightarrow \Delta e \downarrow \rightarrow S_u \uparrow$$

OBSERVACIONAL

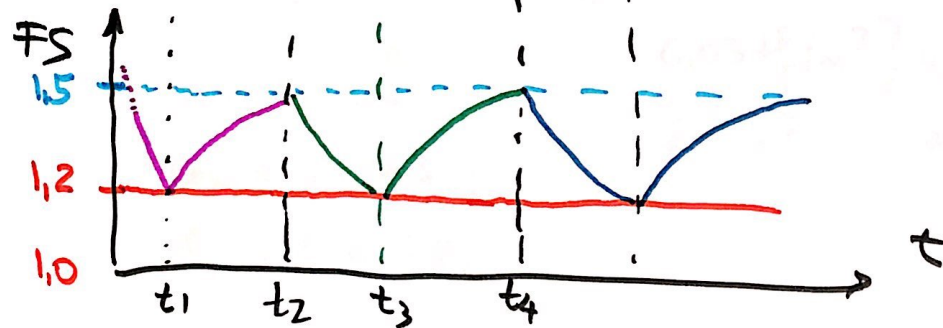
hidrostática u_0



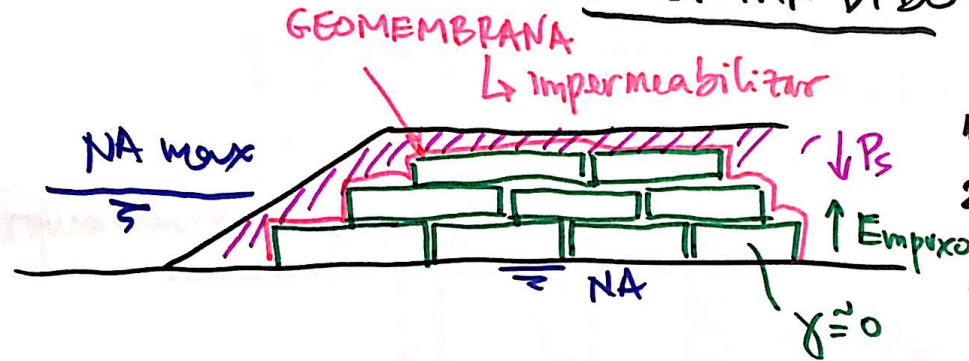
Longo Prazo

Construtivo

Ruptura



GEOEXPANDIDO



Problemas

- 1 - CUSTO
- 2 - FLUTUAÇÃO
- 3 - Degradação

20
Blocos de Isopor: EPS $\rightarrow \gamma = 10 \text{ a } 30 \text{ kgf/m}^3$

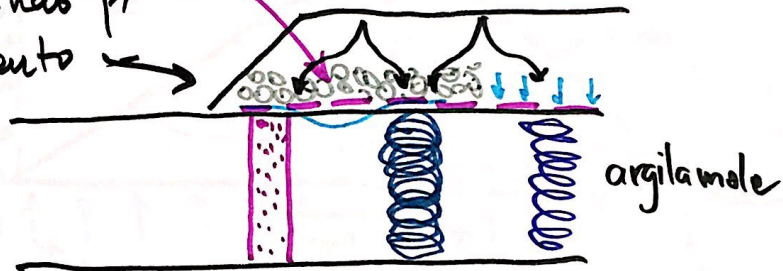
cuidado com
combustíveis! ∇
derrete o EPS

$0,03 \text{ tf/m}^3$ } 100x
 2 tf/m^3 } mais leve

REFORÇO - colunas de brita
injeção cimento - JG
estacas - pré-moldada
⋮

geotextil p/ arqueamento

rechaço p/ arqueamento

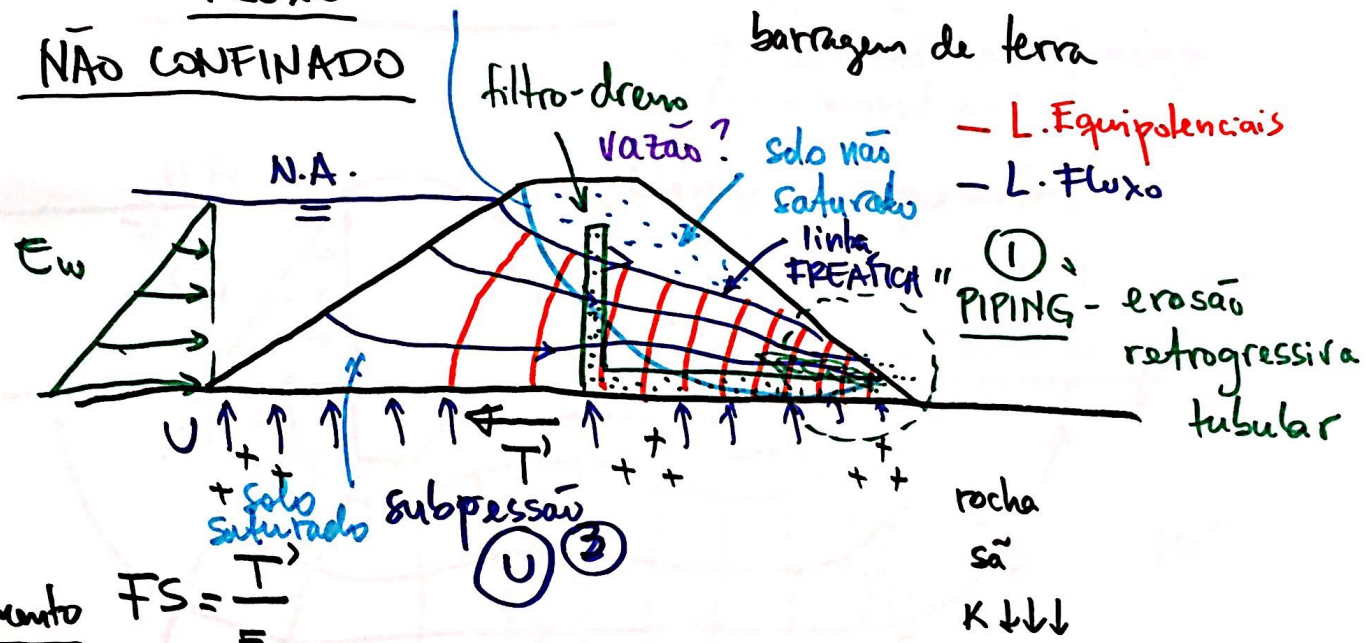


coluna de JG - Jet Grouting

coluna de aria vibrada
↓
Compressão

FS estabilidade interna - círculo crítico (5)

FLUXO
NÃO CONFINADO



- L. Equipotenciais
- L. Fluxo

(1) PIPING - erosão retrogressiva tubular

(2) Deslizamento

$$FS = \frac{T}{E_w}$$

$$\sigma' = c' + \sigma' \tan \phi'$$

↑
(σ - u)

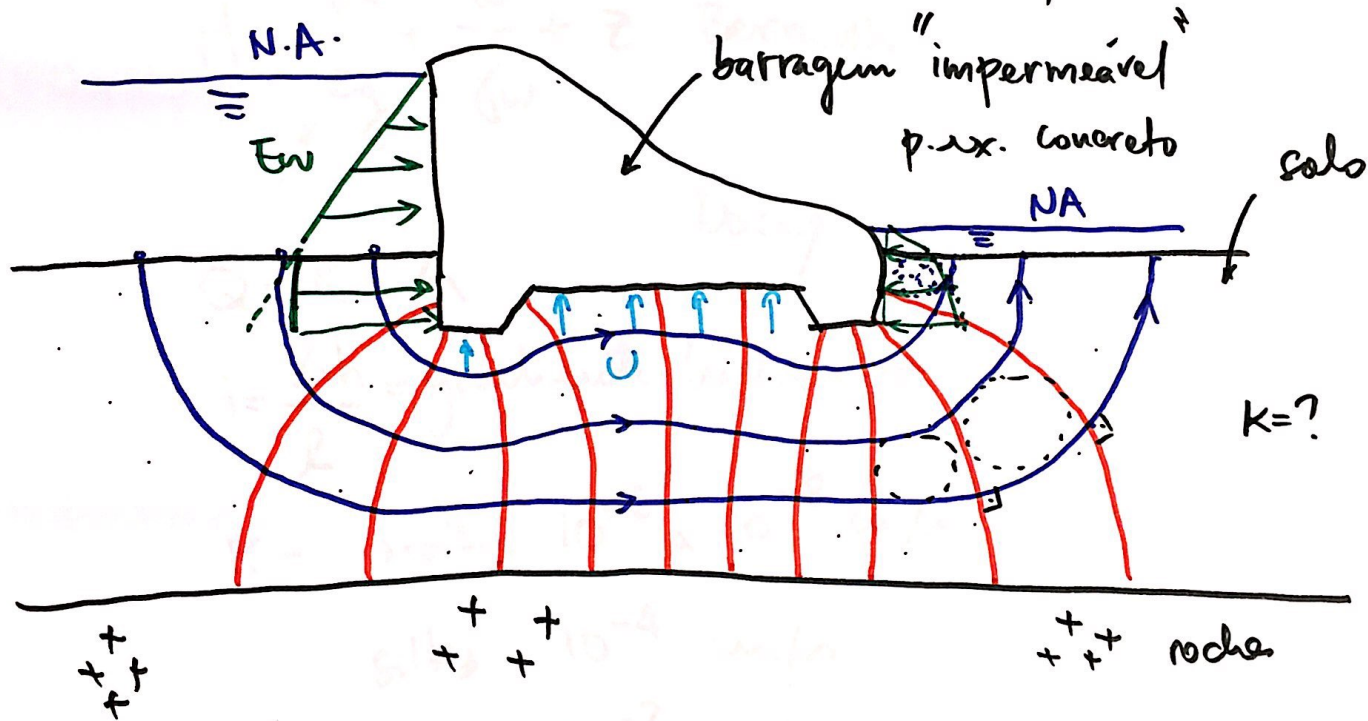
(4) Vazão?

subpressão (U) (3)

rocha
sã
K ↓↓↓

FLUXO CONFINADO

- Estabilidade
- Subpressão
- Fluxo/vazão pela fundação
- Aréa movédica
- Piping



Cargas hidráulicas

$$H = \frac{v^2}{2g} + \frac{u}{\gamma_w} + z \quad \text{Bernoulli}$$

$$Q = K i A$$

Darcy

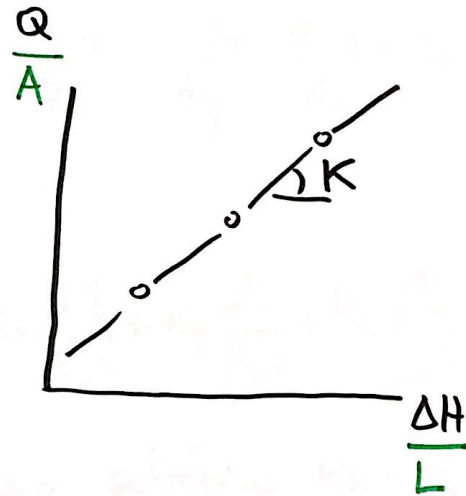
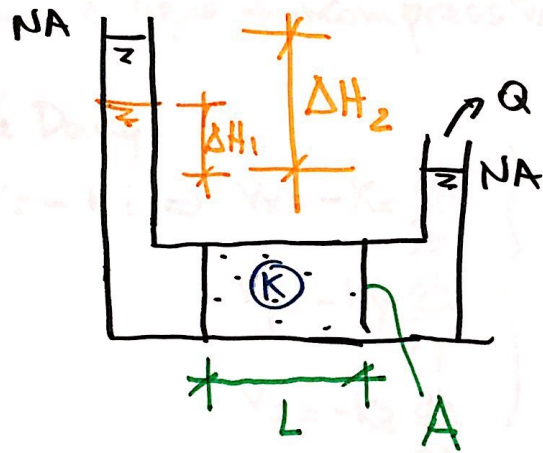
$$i = \frac{\Delta h}{L} = \text{gradiente hidráulico}$$

K - arcillas 10^{-6} a 10^{-8} cm/s

siltes 10^{-4} cm/s

areias 10^{-2} cm/s

Lei de Darcy



$$\frac{Q}{A} = K \frac{\Delta H}{L}$$

\downarrow
Velocidade

$\underbrace{\frac{\Delta H}{L}}_{i = \text{gradiente hidr\u00e1ulico}}$

$$V = Ki$$

Eq. Laplace $\square \frac{dx}{dy}$ eq. continuidade

- solo saturado

- solo e água \rightarrow incompressíveis

$$\left. \begin{array}{l} \text{- solo saturado} \\ \text{- solo e água} \rightarrow \text{incompressíveis} \end{array} \right\} \frac{\partial v_x}{\partial x} + \frac{\partial v_y}{\partial y} + \frac{\partial v_z}{\partial z} = 0$$

Lei de Darcy:

$$v = -K i \Rightarrow v_x = -K_x \frac{\partial h}{\partial x}$$

$$v_y = -K_y \frac{\partial h}{\partial y}$$

$$v_z = -K_z \frac{\partial h}{\partial z}$$

$$+K_x \frac{\partial^2 h}{\partial x^2} + K_y \frac{\partial^2 h}{\partial y^2} + K_z \frac{\partial^2 h}{\partial z^2} = 0$$

pr meio isotrópicos $K_x = K_y = K_z$

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

$$\nabla^2 h = 0 \Rightarrow \text{soluções } \nabla$$

soluções $\phi = \text{potencial}$
 $x = \text{fluxo}$

SOLUÇÕES

- analíticas
- numéricas
- gráficas

SOLUÇÕES GRÁFICAS

- Definir as condições de contorno
- Traçar aproximadamente os linhas de fluxo
- " " " " equipotenciais
- L.F. \perp L.E. \Rightarrow formando quadrados
- Em geral 3 a 5 canais de fluxo

Fluxo em regime permanente: condições de contorno, vazão, anisotropia, heterogeneidades.

Exercício 1 (revisão)

Para a situação 2D da Figura 1:

a) Identifique e escreva as expressões das condições de contorno (todo o contorno).

Relembrando:

- condições de contorno **essenciais**: carga conhecida ($h = h^*$) no ponto da fronteira
- condições de contorno **naturais**: vazão (proporcional à derivada de carga, pela lei de Darcy) conhecida no ponto da fronteira ($\partial h / \partial n = q^*$)

b) Calcule a vazão, em função da condutividade hidráulica k , admitida isotrópica, e da perda de carga total, h

$$Q = k \Delta H \frac{N_f}{N_q} = k \cdot h \cdot \frac{4}{12} = \frac{1}{3} k \cdot h$$

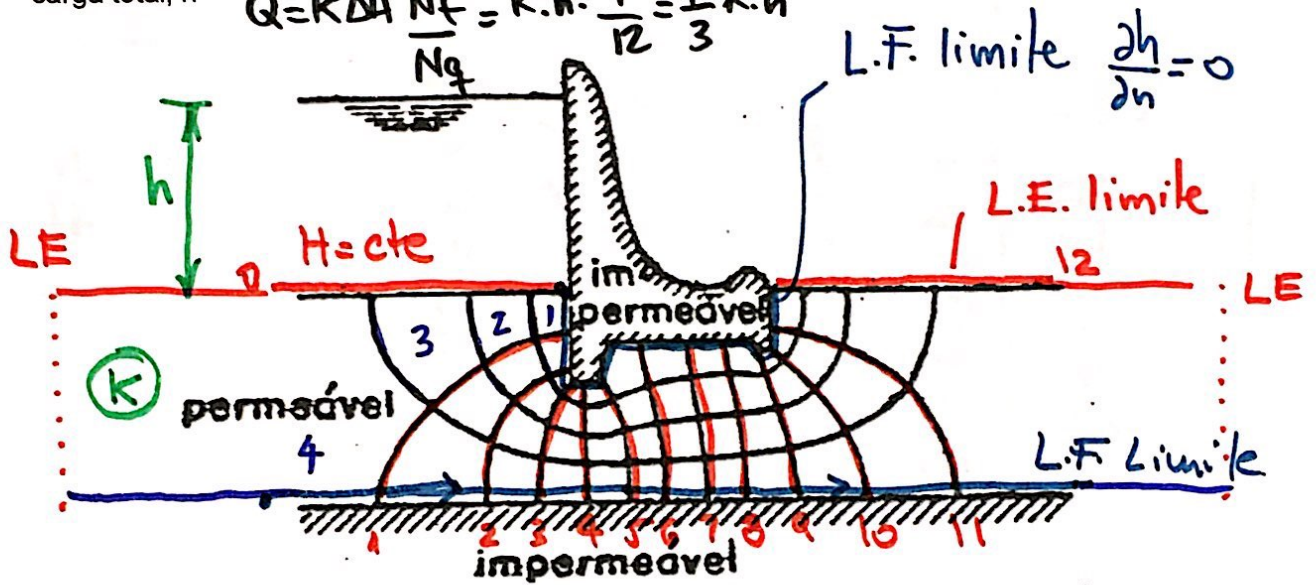
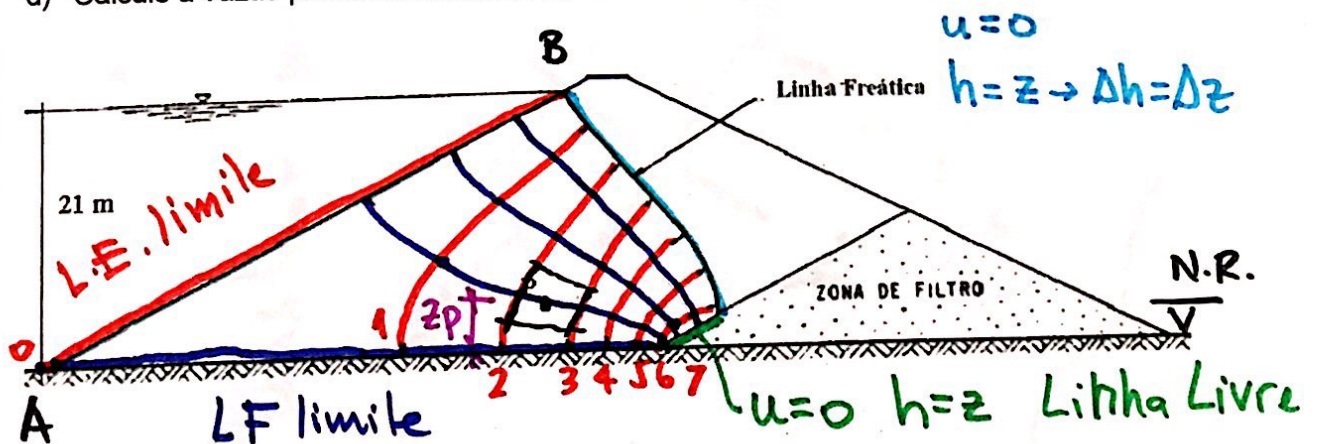


Figura 1

Exercício 2

- a) Identifique e escreva as expressões das condições de contorno (todo o contorno, com atenção especial à linha freática) da seção transversal da barragem da Figura 2. Observe que, para facilitar, a linha freática já está indicada, bem como os pontos onde devem começar as linhas de fluxo e equipotenciais da rede de fluxo. Qual a propriedade especial dos pontos indicados sobre a freática? Justifique.
- b) Complete a rede de fluxo da barragem.
- c) Calcule a pressão neutra e o gradiente hidráulico no ponto P.
- d) Calcule a vazão para condutividade hidráulica isotrópica $k = 10^{-4}$ cm/s.



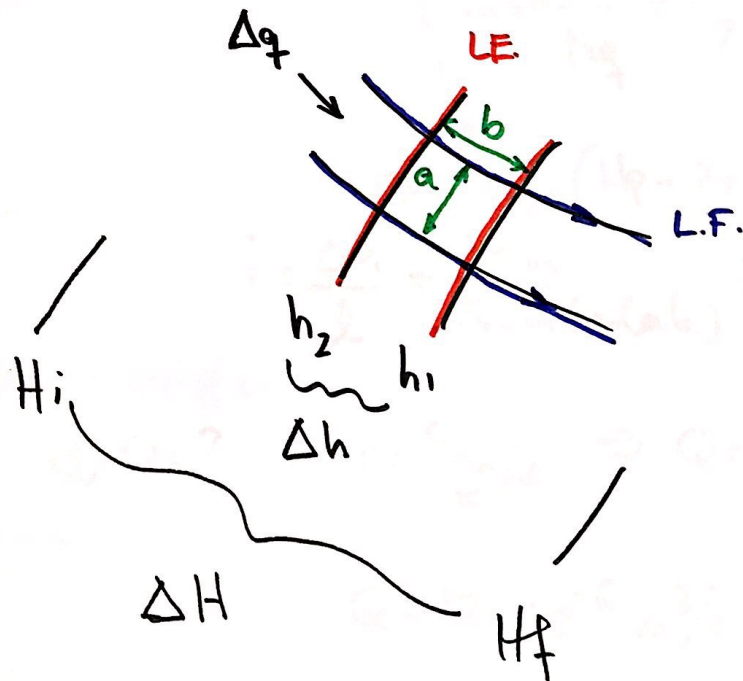
Rede de Fluxo em Barragens de Terra

$$\left. \begin{aligned}
 H_A &= z_A + \frac{u_A}{\gamma_w} = 0 + 21 = 21 \text{ m} \\
 H_B &= z_B + \frac{u_B}{\gamma_w} = 21 + 0 = 21 \text{ m}
 \end{aligned} \right\} H = \text{cte}$$

$$\left. \begin{aligned}
 N_q &= 7 \\
 N_f &= 4
 \end{aligned} \right\} FF = \frac{4}{7}$$

$$\begin{aligned}
 N_q &= \text{n}^\circ \text{ de quedas equipotenciais} = 12 \\
 N_f &= \text{n}^\circ \text{ de } \underline{\text{canais}} \text{ de fluxo} = 4
 \end{aligned}
 \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} \begin{array}{l} \text{Fator de forma} \\ FF = \frac{N_f}{N_q} = \frac{4}{12} = \frac{1}{3} \end{array}$$

FF = constante para uma geometria



Darcy $\Delta q = k \cdot i \cdot A$

$$\Delta q = k \cdot \frac{\Delta h}{b} \cdot a \cdot 1.0 \text{ m} = k \cdot \frac{\Delta H}{N_q}$$

$$a = b$$

$$\Delta H = \Delta h \cdot N_q$$

$$Q = \Delta q \times N_f$$

$$\boxed{Q = k \cdot \Delta H \cdot \frac{N_f}{N_q}}$$

c) Ponto P. $u = ?$
 $i = ?$

$$\left. \begin{array}{l} H_p = z_p + \frac{u_p}{\gamma_w} \quad z_p = 3,5 \text{ m (escala)} \\ H_p = H_0 - 2,5 \times \Delta h \\ \Delta h = \frac{\Delta H}{N_g} = \frac{21 \text{ m}}{7} = \underline{3 \text{ m}} \end{array} \right\} \Rightarrow \left. \begin{array}{l} H_p = 21 - 2,5 \times 3 \\ H_p = 13,5 \text{ m} \end{array} \right\}$$

$$\Rightarrow u_p = (H_p - z_p) \gamma_w = (13,5 - 3,5) \times 10 = \underline{100 \text{ kPa}}$$

$$i = \frac{\Delta h}{l} = \frac{30 \text{ m}}{5,0 \text{ m (escala)}} \approx 0,6$$

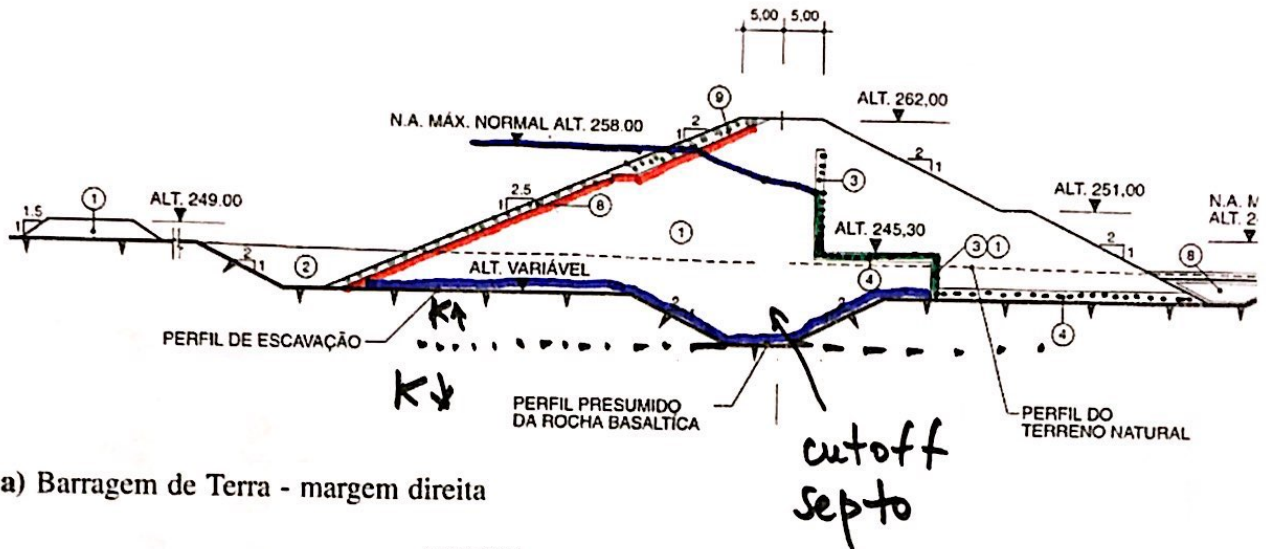
$$d) Q = ? \quad k = 10^{-4} \frac{\text{cm}}{\text{s}} \Rightarrow Q = k \frac{\Delta H \cdot N \cdot t}{N_g} = 10^{-6} \frac{\text{m}}{\text{s}} \cdot 21 \text{ m} \cdot \frac{4}{7}$$

$$Q = 12 \times 10^{-6} \text{ m}^3/\text{s} \cdot \text{m} = 43 \text{ L/h} \cdot \text{m}$$

Fluxo em regime permanente: condições de contorno, vazão, anisotropia, heterogeneidades.

Exercício 3

Para a situação 2D apresentada na Figura 3, identifique e escreva as expressões das condições de contorno (todo o contorno).



a) Barragem de Terra - margem direita

LEGENDA

- | | |
|---------------------|--------------------------|
| ① SOLO COMPACTADO | ⑥ TRANSIÇÃO |
| ② SOLO LANÇADO | ⑦ ENROCAMENTO COMPACTADO |
| ③ FITRO VERTICAL | ⑧ ENROCAMENTO LANÇADO |
| ④ FILTRO HORIZONTAL | ⑨ RIP RAP |

Figura 3

Exercício 4 (revisão)

Apresenta-se na Figura 4 um perfil de barragem de terra homogênea para duas condições: material isotrópico e material anisotrópico quanto à condutividade hidráulica.

- Justifique, a partir da equação de Laplace, a mudança de escala horizontal adotada para o material anisotrópico, bem como a condutividade hidráulica equivalente.
- Compare as vazões das duas condições.
- Compare as pressões neutras e os gradientes hidráulicos no ponto P.
- Qual das duas condições é mais crítica para a barragem? Decida examinando o talude de jusante,
- Como melhorar a condição de segurança da barragem? Controlar a anisotropia é viável do ponto de vista prático?

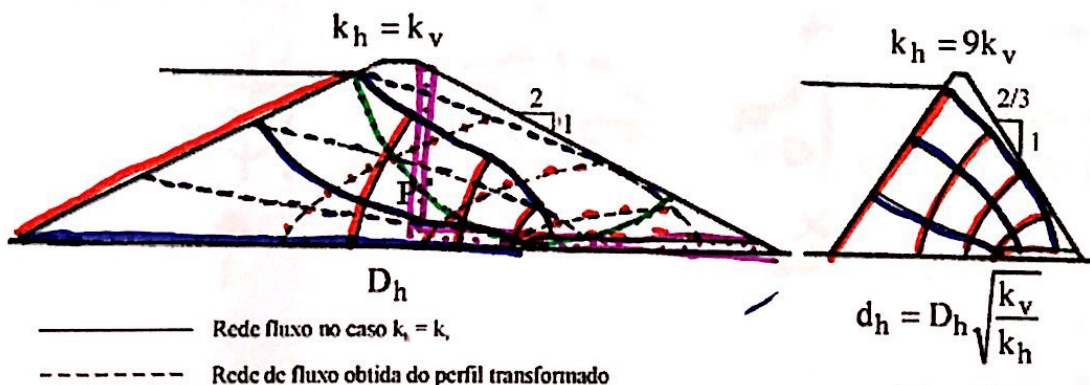
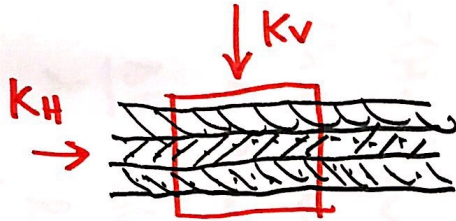


Figura 4

$$X_T = \sqrt{\frac{k_h}{9k_v}} = \frac{1}{3}$$

Anisotropia de Permeabilidade



$K_H \gg K_V$ devido ao processo de compactação

$$\frac{\partial^2 h}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 h}{\partial y^2} = 0 \quad K_x = K_y$$

$$K_x \frac{\partial^2 h}{\partial x^2} + K_y \frac{\partial^2 h}{\partial y^2} = 0 \quad K_x \neq K_y$$

$$\underline{\underline{\nabla^2 h = 0}}$$

$$\frac{\partial^2 h}{\partial X_T^2} + \frac{\partial^2 h}{\partial y^2} = 0$$

$$\underline{\underline{X_T = \sqrt{\frac{K_V}{K_H}}}}$$

$$K_{eq} = \sqrt{K_H \cdot K_V}$$

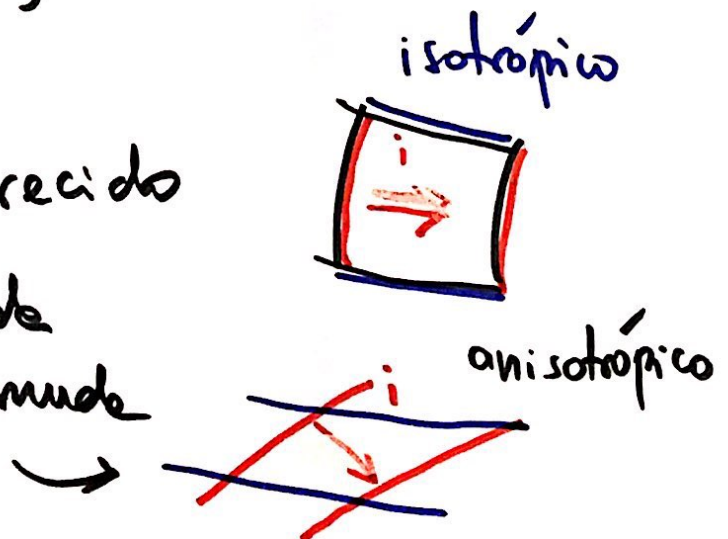
b)

	Isotrópico	Anisotrópico
N_f	1,3	2,5
N_g	4	4
N_f/N_g	0,325	0,625
K	$K_H = K_V = K$	$K = K_V \quad K_H = 9K_V$
K_{eq}	K	$\sqrt{9K_V \cdot K_V} = 3K$
Q	Q	$5,8Q$
\downarrow		
$K_{\text{eq}} \Delta H \frac{N_f}{N_g}$	$= K \cdot \Delta H \cdot \frac{1,3}{4}$	$3K \Delta H \frac{2,5}{4}$

c) $u_p = \text{comparar}$
 $u = (H - z) \gamma_w$
 Δh é o mesmo
 z é o mesmo

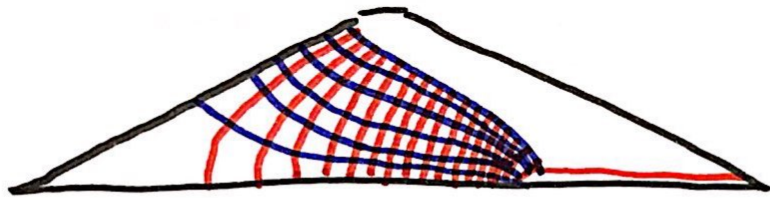
} u semelhantes

$i = \frac{\Delta h}{l}$ $\Delta h = \text{parecido}$
 l muda
 sentido muda



d). piping

- pressões neutras na região do talude de jusante



$$\left. \begin{array}{l} N_f = 3 \\ N_g = 9 \end{array} \right\} \frac{1}{3} = 0,33$$



Figura 5



Figura 6

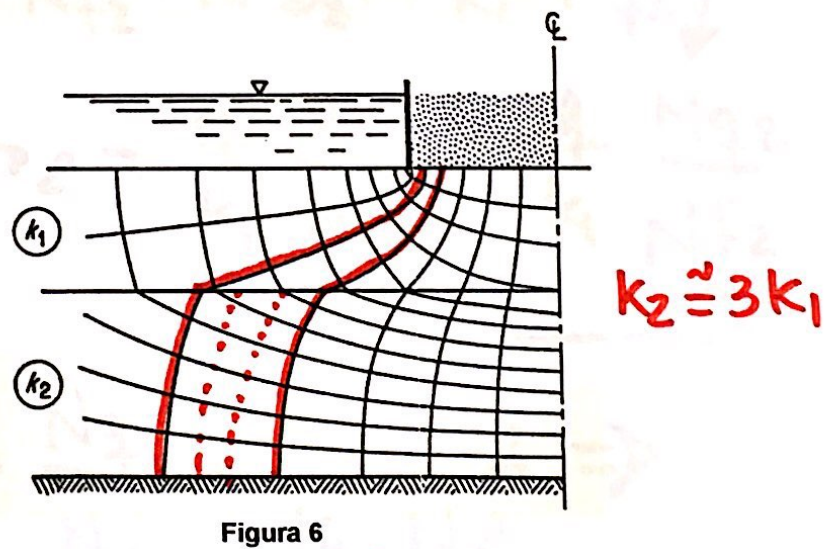
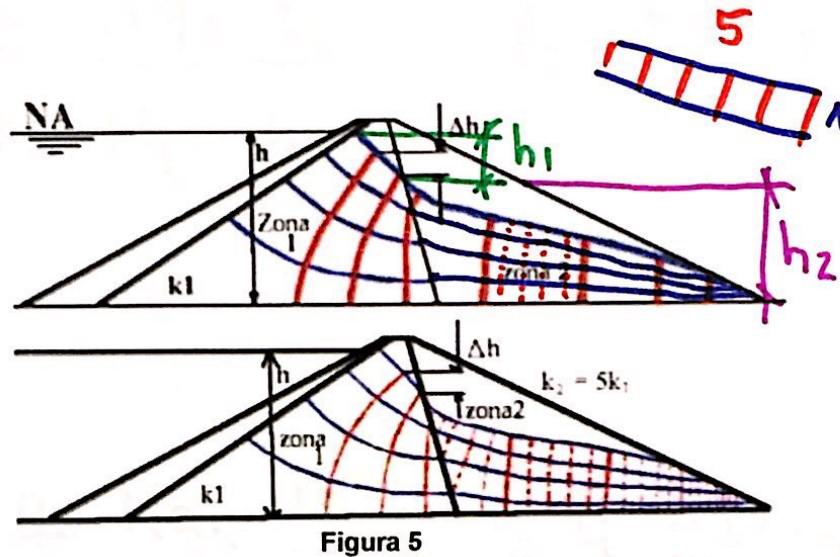
Se sabe que os valores de Figura 5 e simétricos
 e os valores de Figura 6 e simétricos

Resposta: Sim e
 simétrico em
 grupo LF de LE

Fluxo em regime permanente: condições de contorno, vazão, anisotropia, heterogeneidades.

Exercício 5

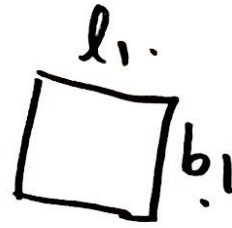
- a) Complete a rede de fluxo da parte superior da Figura 5 e compare com a parte inferior. Com base nessa observação, estime a provável relação k_2/k_1 da rede de fluxo da Figura 6. Estime também, em função de k_1 e de h , as vazões das redes das Figuras 5 e 6.



- b) Qual dos dois materiais da Figura 5 é anisotrópico?
 c) Qual dos dois materiais da Figura 6 é anisotrópico?

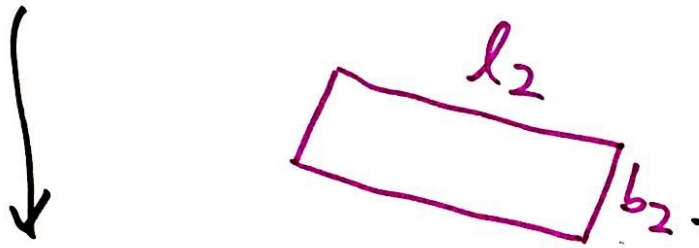
nenhum deles é anisotrópico porque $LF \perp LE$

$$h_1 = \frac{q}{k_1} \frac{N_{q1}}{N_{f1}} \frac{l_1}{b_1}$$



$$h_2 = \frac{q}{k_2} \frac{N_{q2}}{N_{f2}} \frac{l_2}{b_2}$$

$$l_2 = \frac{k_2}{k_1} l_1$$



$$h_2 = \frac{q}{\cancel{k_2}} \frac{N_{q2}}{N_{f2}} \frac{\cancel{k_2} l_1}{k_1 b_2} = \frac{q}{k_1} \frac{N_{q2}}{N_{f2}}$$

$$h = h_1 + h_2 = \frac{q}{k_1} \frac{N_{q1}}{N_{f1}} + \frac{q}{k_1} \frac{N_{q2}}{N_{f2}}$$

$$h = \frac{q}{k_1} \frac{N_{q1}}{N_f} + \frac{q}{k_1} \frac{N_{q2}}{N_f} \Rightarrow$$

$$q = k_1 h \frac{N_f}{N_{q1} + N_{q2}}$$