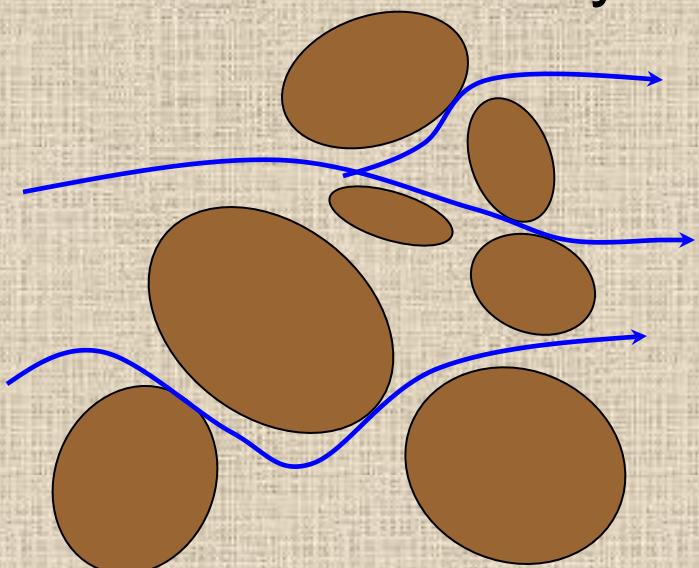


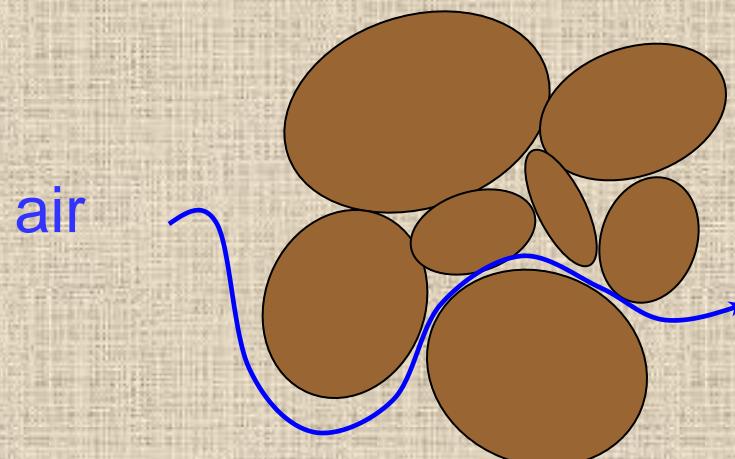
# Apa yang dimaksud dengan Permeabilitas?

Suatu nilai yang menunjukkan tingkat kemudahan cairan (misalnya air) melalui suatu medium yang porous (misalnya tanah)



## Tanah lepas

- Mudah dilalui
- Permeabilitas tinggi



## Tanah padat

- Sulit dilalui
- Permeabilitas rendah

# TIPIKAL NILAI PERMEABILITAS

Clean gravels  $> 10^{-1}$  m/s

Clean sands, sand-gravel  $10^{-4}$  to  $10^{-2}$  m/s

Fine sands, silts  $10^{-7}$  to  $10^{-4}$  m/s

Intact clays, clay-silts  $10^{-10}$  to  $10^{-7}$  m/s

# METODE MENENTUKAN NILAI k

## [A] Uji laboratorium

- Constant head test
- Falling head test
- Other

## [B] Uji lapangan

- Pumping tests
- Borehole infiltration tests
- Field constant/Falling head test

## [A] Pertanyaan?

*Seberapa baik  
kualitas sampel?*

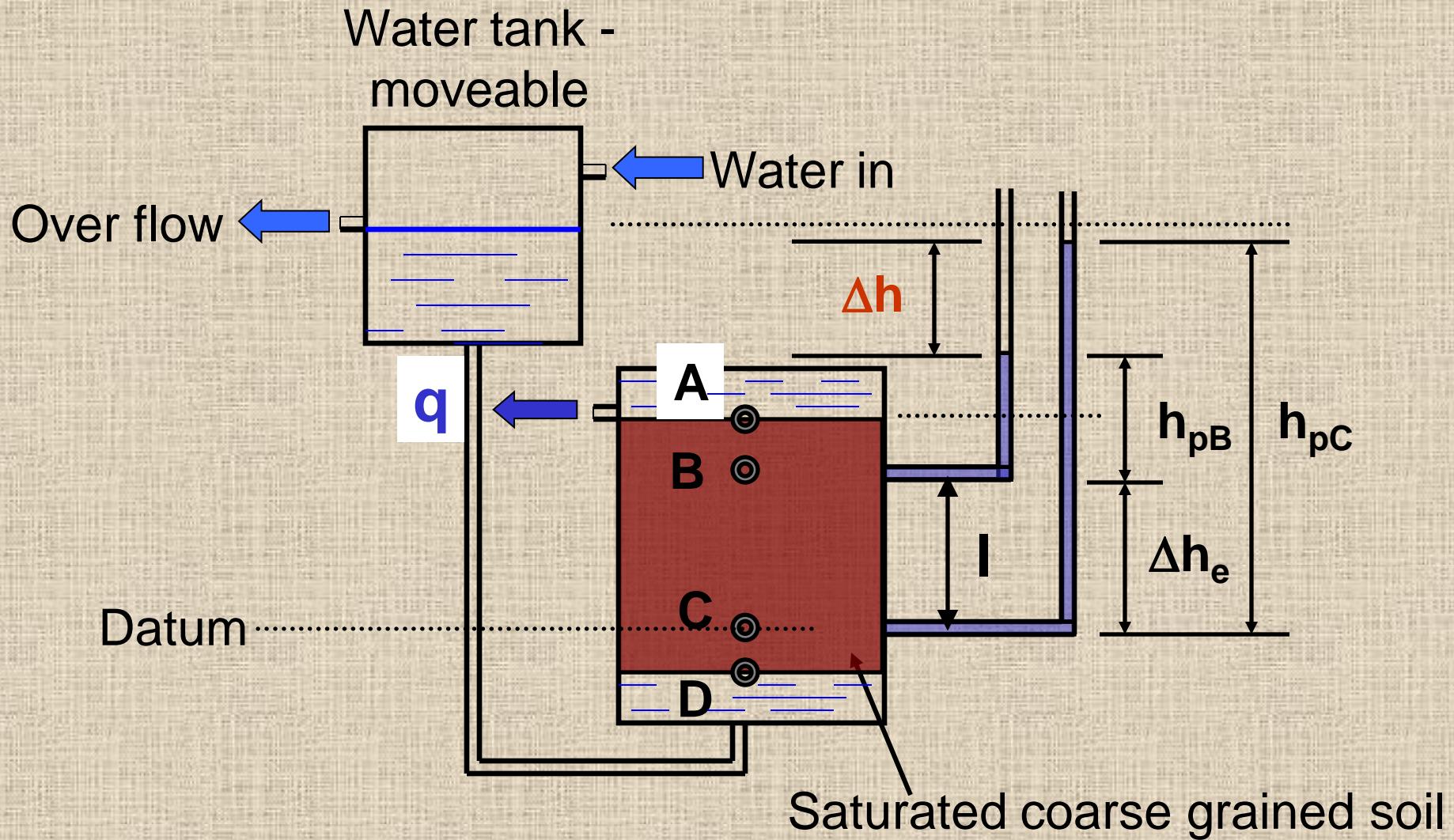
## [B] Pertanyaan?

*Perlu diketahui  
kondisi profil tanah,  
muka air tanah, dan  
kondisi batas  
lainnya*

# Lab Test 1: Constant head test

- Sebuah silinder yang berisi tanah butir kasar dengan saturasi 100%
- Air dimasukkan ke dalam tangki air yang memiliki lubang untuk overflow, sehingga tekanan air konstan, tinggi air dijaga agar tetap konstan
- Volume air dalam waktu tertentu yang keluar diukur

# 1. Constant head permeameter



- $h_C = h_{pC} + Z_C$   
datum di C, sehingga  $Z_C = 0$   
 $h_C = h_{pC}$
- $h_B = h_{pB} + Z_B$   
Datum di C, sehingga  $\Delta h_e = Z_B - Z_C = Z_B$
- Head loss =  $\Delta h = h_C - h_B = h_{pC} - (h_{pB} + \Delta h_e)$
- $i = \Delta h / l$
- Volume air,  $V$  diukur
- Waktu,  $t$ , dicatat  $\rightarrow q = V/t$
- Luas cross section sampel,  $A$ , diketahui
- $q = k \cdot i \cdot A \rightarrow k = q/(i \cdot A) = V \cdot l / (A \cdot \Delta h \cdot t)$

# Constant head test

Cocok untuk pasir bersih dan kerikil

## Contoh:

- Sebuah sampel tanah dengan luas cross 4500 mm<sup>2</sup>,
- Jarak vertikal antara kedua standpipe adalah 100 mm
- $\Delta h$  sebesar 75 mm
- Outflow sebesar 1 liter setiap menit

Tentukan nilai permeabilitas tanahnya?

# Jawab

- Outflow,  $q = 1000 \text{ cm}^3/\text{min} = 1000 \text{ cm}^3/60 \text{ sec}$   
atau  $q = 16.7 \text{ cm}^3/\text{sec} = \underline{16.7 \times 10^{-6} \text{ m}^3/\text{sec}}$
- $i = \Delta h/l = 75/100 = 0.75$
- $k = q/(iA)$   
 $= (16.7 \times 10^{-6})/(0.75 \times 4500 \times 10^{-6}) \text{ m/sec}$   
 $\underline{k = 5 \times 10^{-3} \text{ m/sec}}$

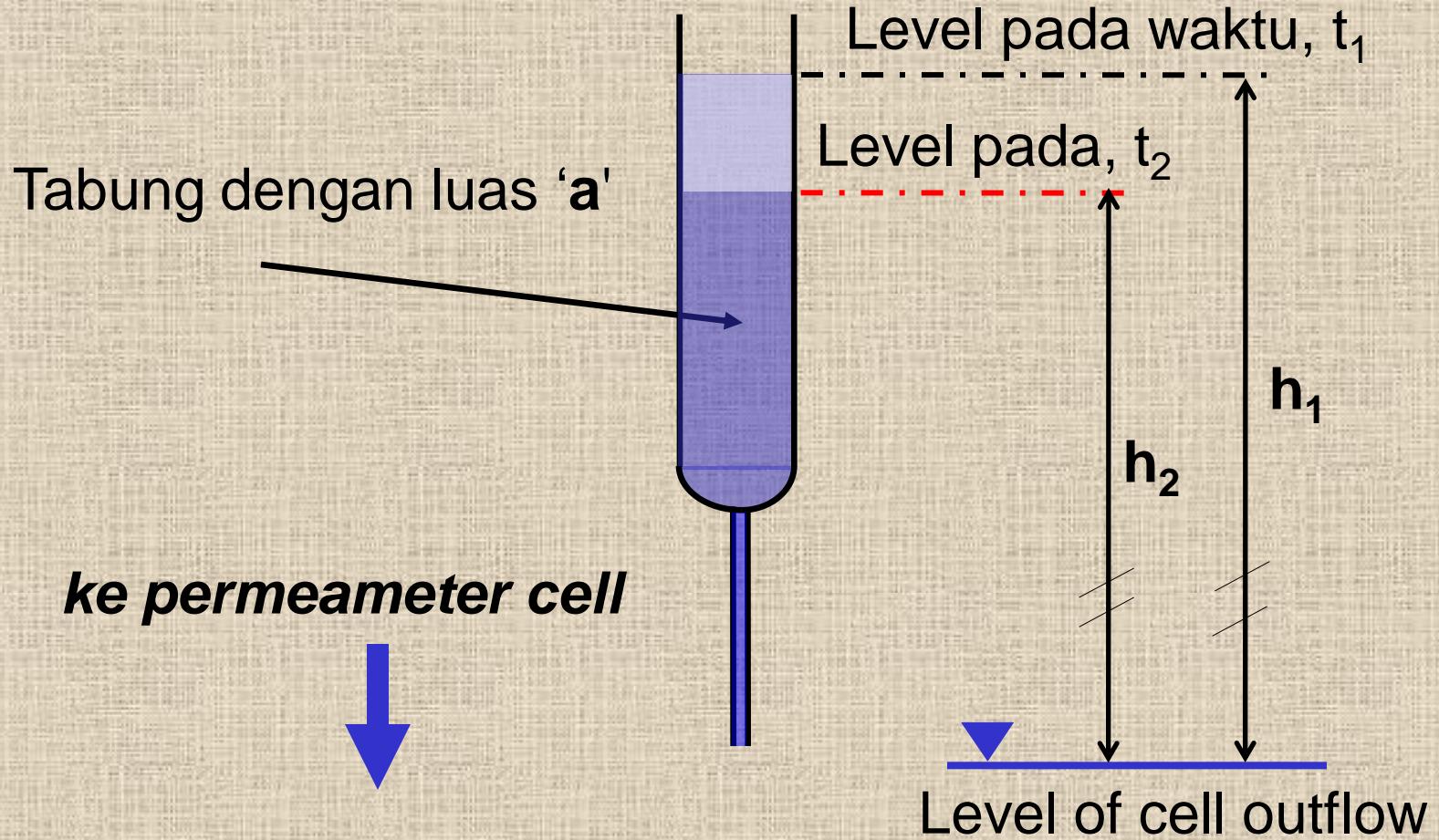
Bandingkan nilainya dengan tabel tipikal nilai k !!

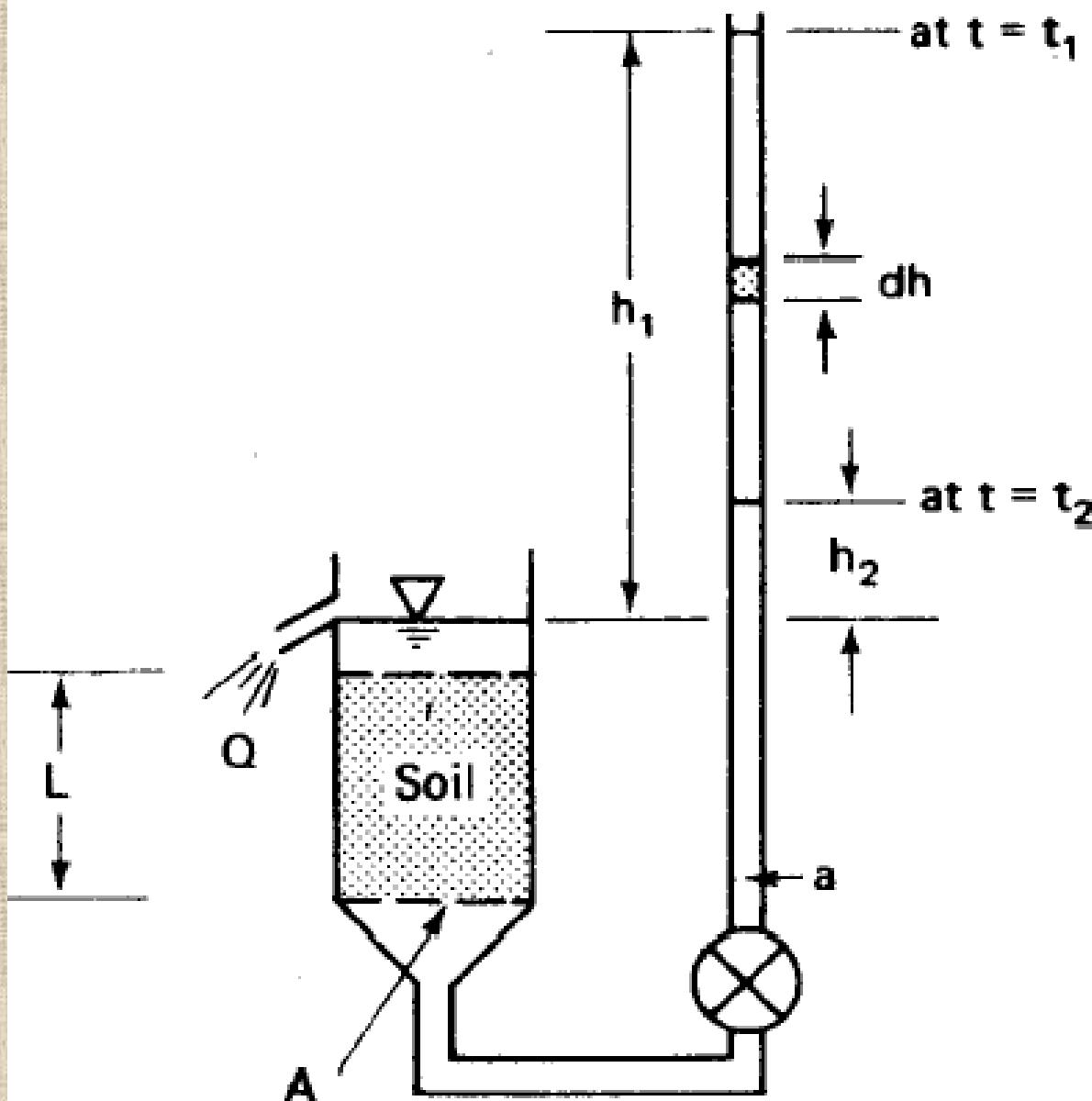
## Test 2: Falling head permeameter

**Untuk pasir halus, lanau, bisa juga  
untuk lempung**

- Sebuah tabung silinder (feeder, penghantar)
- Penetrasi air kedalam sampel silinder akibat head loss dalam tabung feeder
- Harus diperhatikan:
  - **Tidak ada penguapan → tes lambat**
  - **Jumlah air yang cukup**
  - Sebuah prosedur yang lambat

## 2. Falling Head Permeameter





# Falling head test

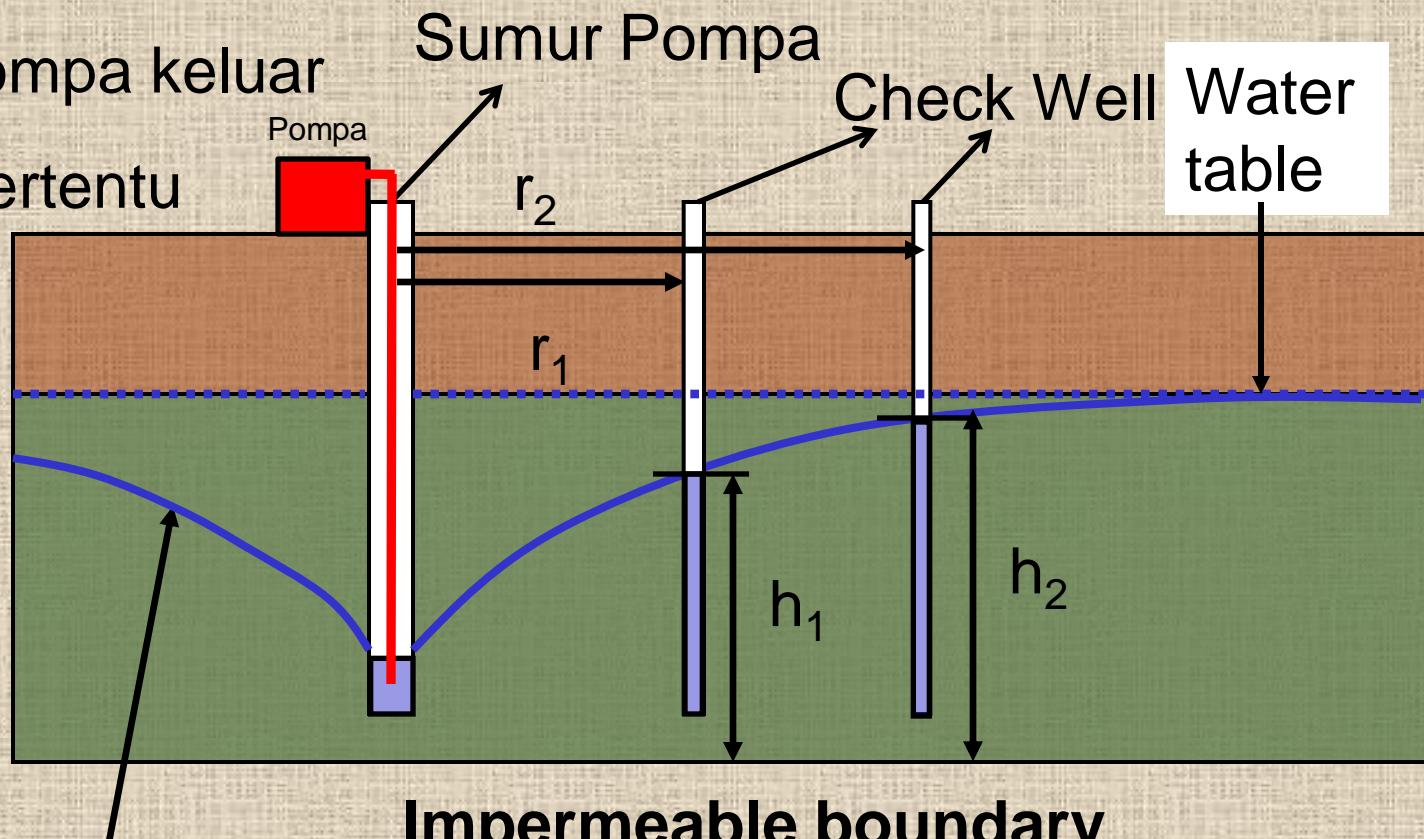
- Sampel tanah dengan paljang L, dan luas A
- Aliran dalam tabung = aliran dalam sampel tanah

$$k = \left[ \frac{a}{A} \left( \frac{L}{(t_2 - t_1)} \right) \right] \ln \left( \frac{h_1}{h_2} \right)$$

### 3. Field testing – Pumping Test

$q$ , air dipompa keluar

Dalam t tertentu



*Drawdown –  
phreatic or  
flow line*

# Pumping test

## Data yang dibutuhkan

1. Muka air tanah
2. Profil tanah, termasuk kedalaman lapisan impermeable

## Harus mampu

1. Menurunkan m.a.t
2. Menciptakan aliran, phreatic line

# Solution

Axi-symmetric problem

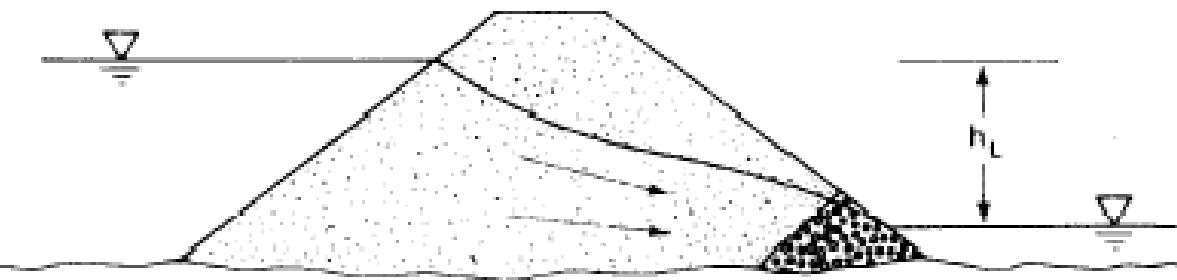
By integration of Darcy's Law,

$$k = \left( \frac{q}{\pi(h_2^2 - h_1^2)} \right) \ln \left( \frac{r_2}{r_1} \right)$$

Modifikasi rumus, akan tergantung pada kondisi profil tanah (confined/unconfined aquifer)

# FLOW NET

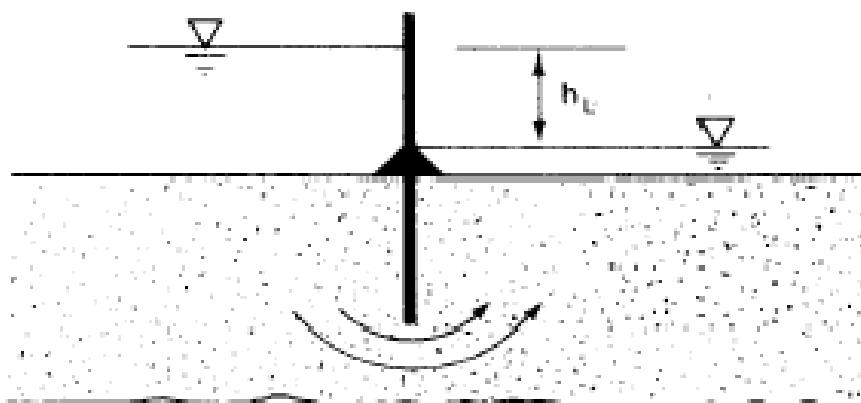
## Jejaring aliran



(a)

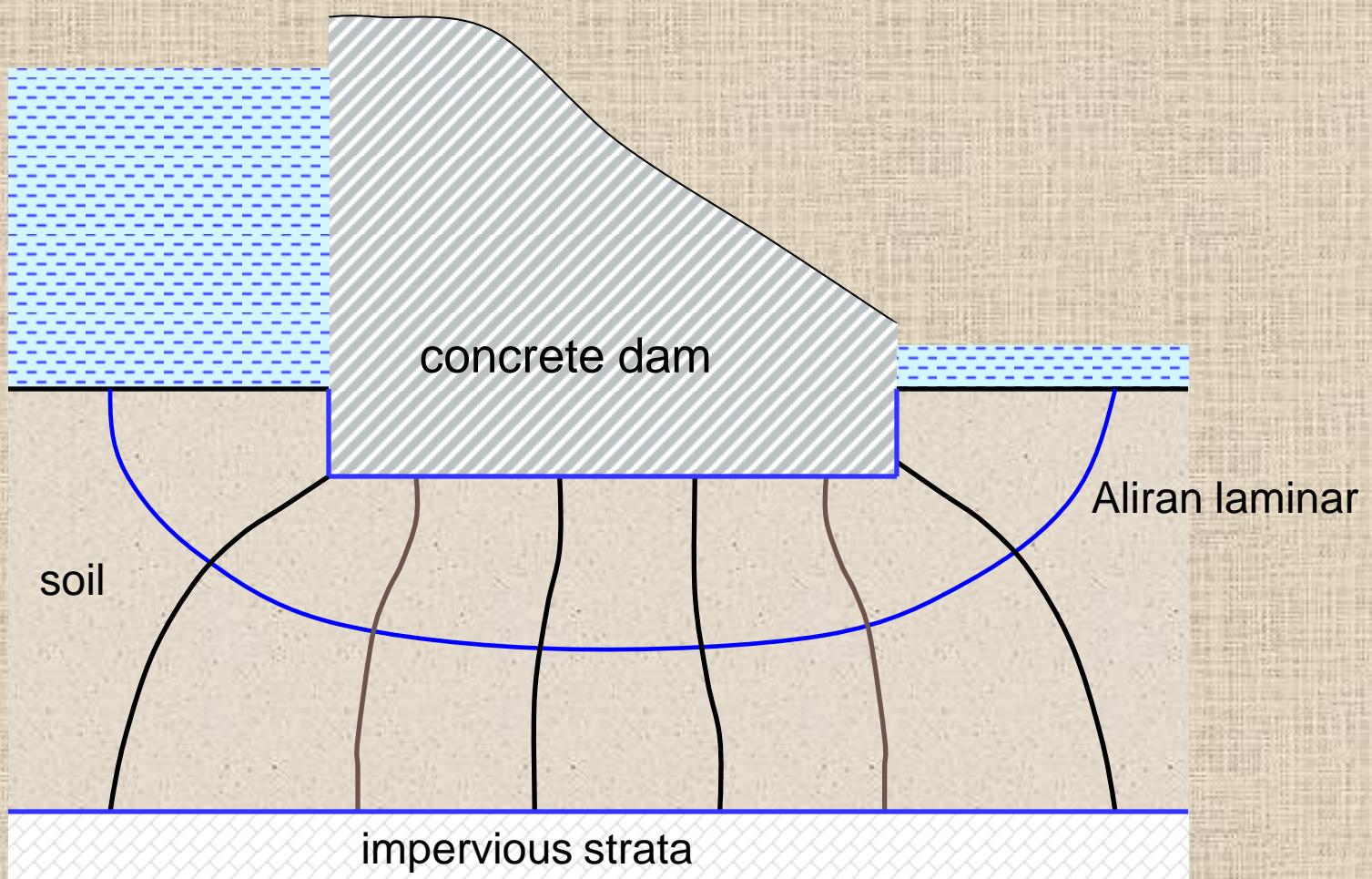
Terdiri atas :

- Flow lines
- Equipotential lines



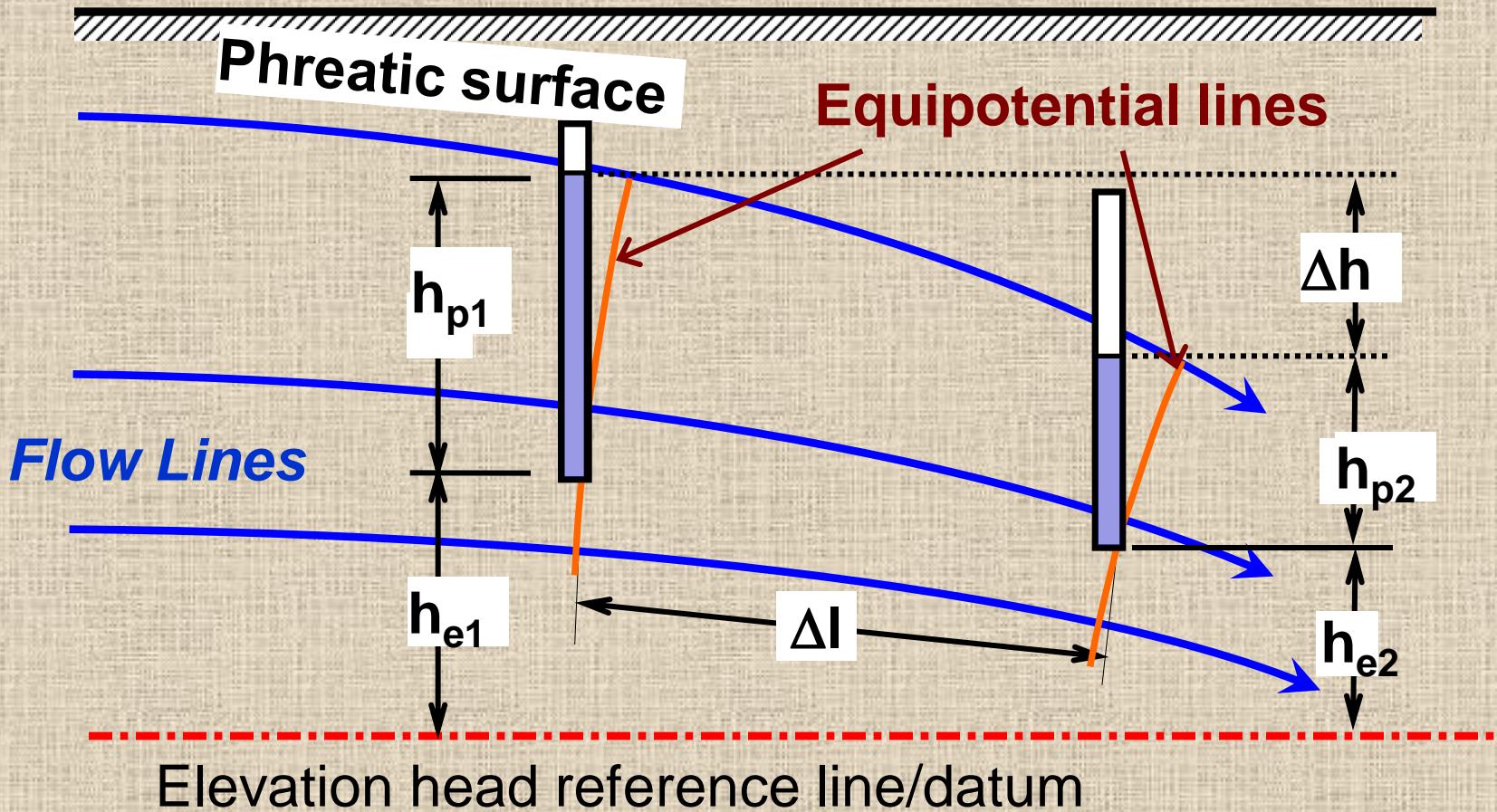
(b)

# Flow Net



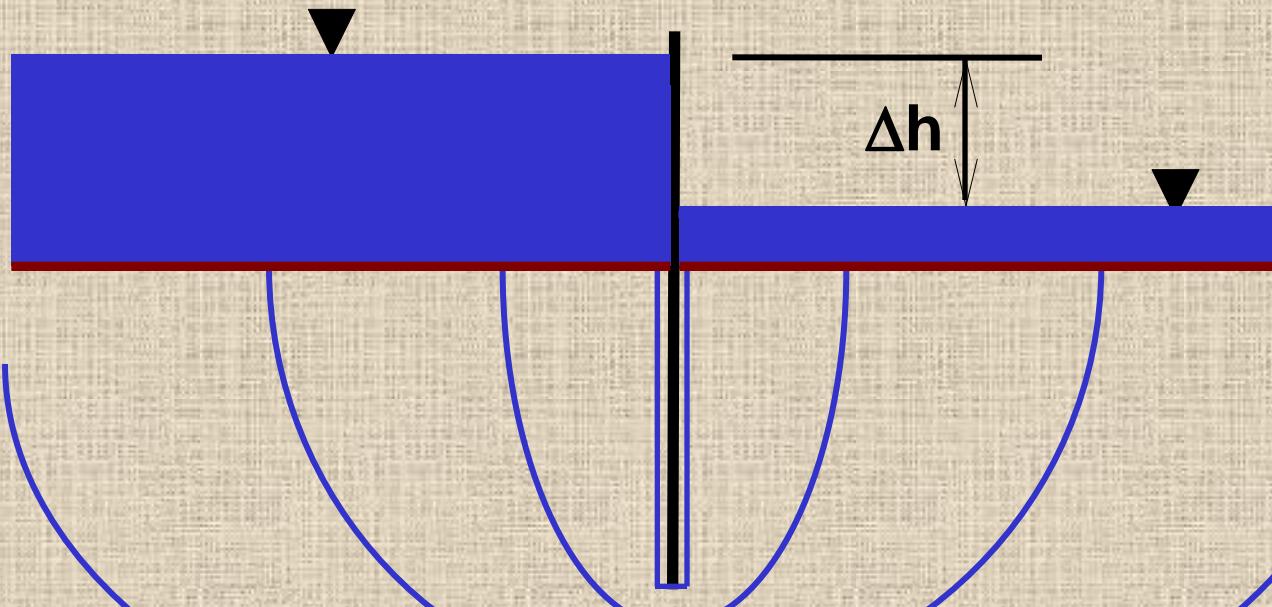
# Flow Lines

Jarak terdekat/terkecil untuk air keluar



# *FLOW LINES*

- Bergerak pararel dengan lapisan impermeable (impervious boundaries)
- Bergerak pararel dengan permukaan air
- Dasar dari bangunan air/struktur lain adalah flow line
- Lapisan impervious adalah flow line



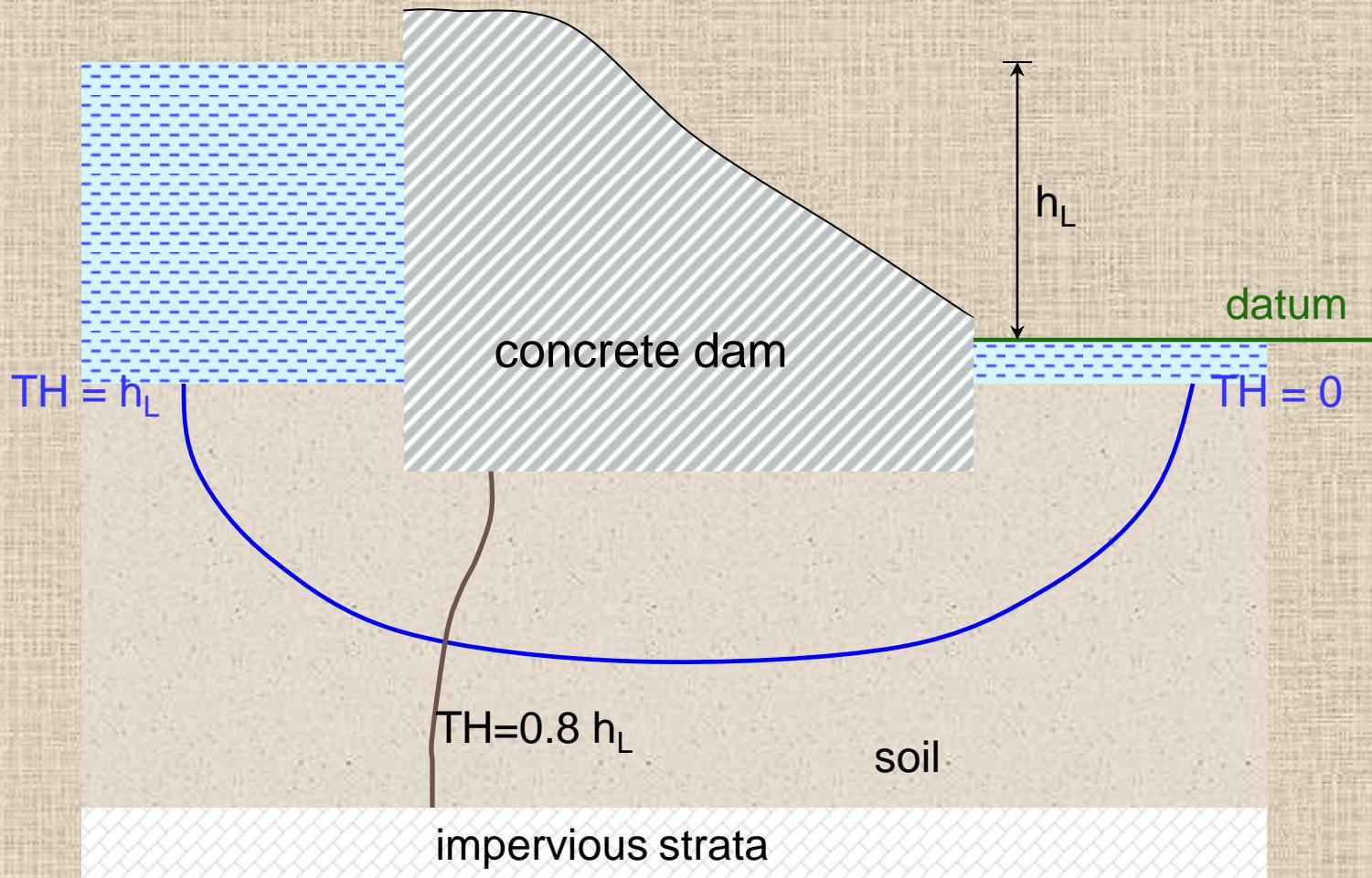
5 Flow Lines  
Tentukan!!!

Impervious boundary

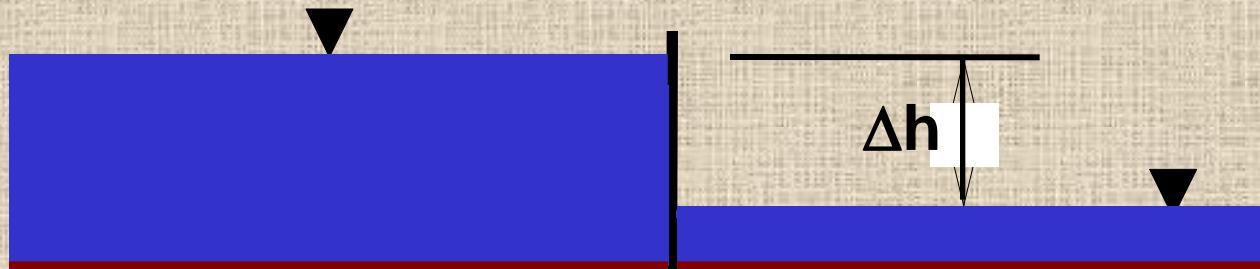
# *EQUIPOTENTIAL LINES*

- Garis yang menunjukkan titik-titik dengan **total head** yang sama
- Equipotential line menghubungkan antara struktur/bangunan air dengan lapisan impervious
- Berpotongan dengan flowline dan permukaan tanah dengan membentuk sudut  $90^{\circ}$
- Equipotential line berpotongan dengan lapisan impervious dan struktur, membentuk sudut  $90^{\circ}$

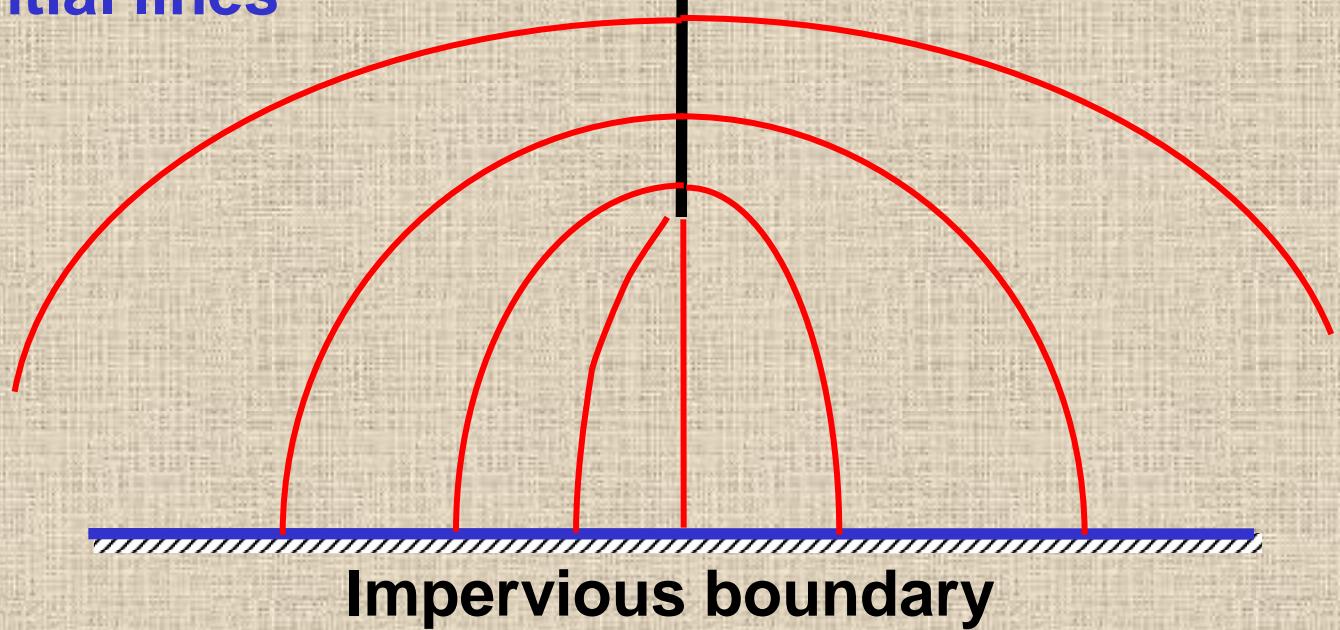
# EQUIPOTENTIAL LINES



# EQUIPOTENTIAL LINES



10 Eqipotential lines  
Tentukan!!



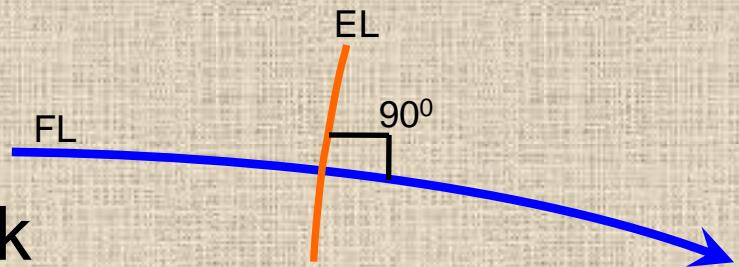
# FLOW NET

Air **mengalir** mengikuti jarak yang terpendek, dengan gradien hidrolik terbesar,  $i_{\max}$

$$i_{\max} = \frac{\Delta h_i}{b_{\min}}$$

Perpotongan antara garis aliran (flow line) dan Eqipotential line, harus tegak lurus ( $90^0$ ), **Mengapa?**

**Ingin, aliran harus laminar**

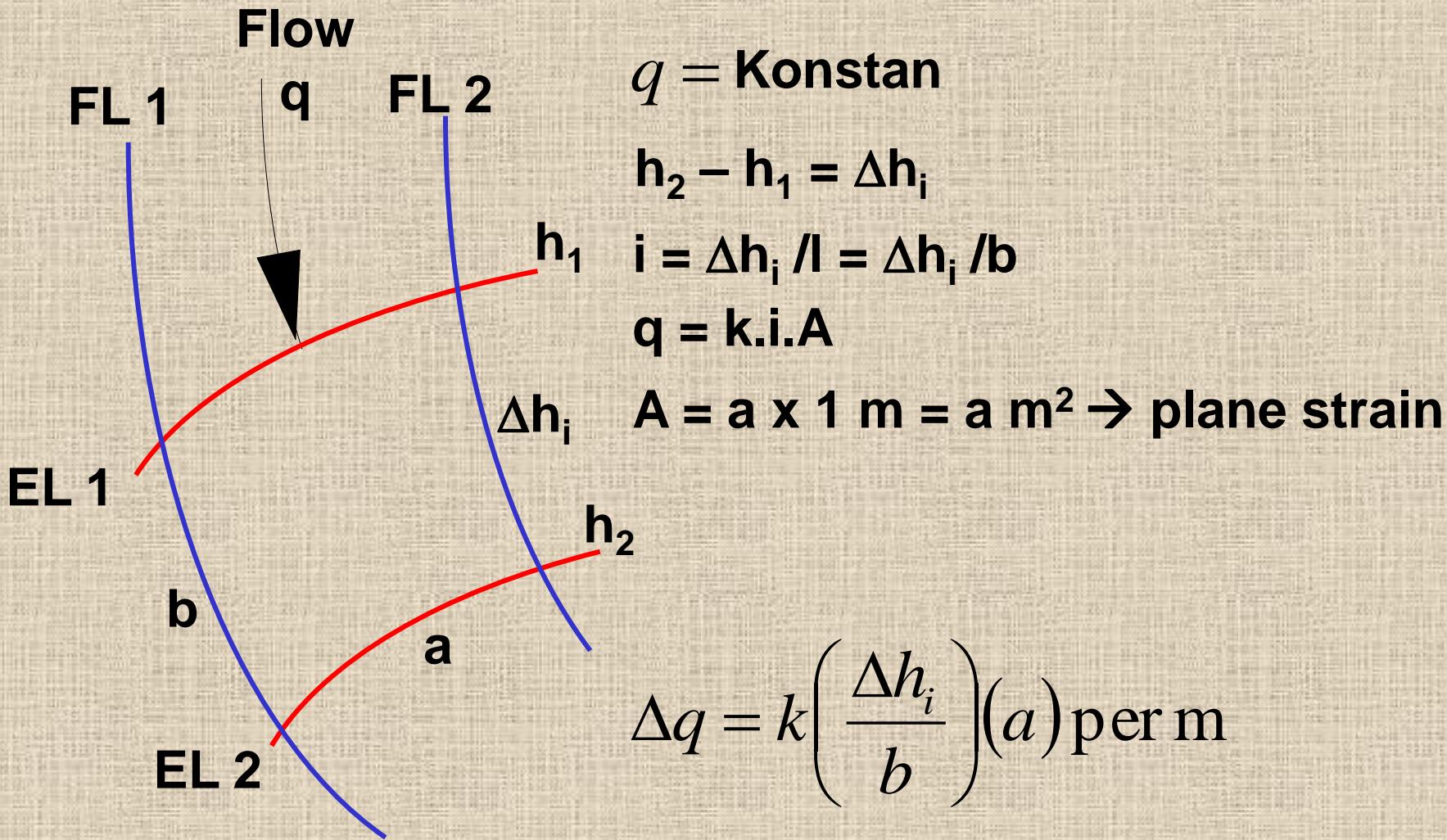


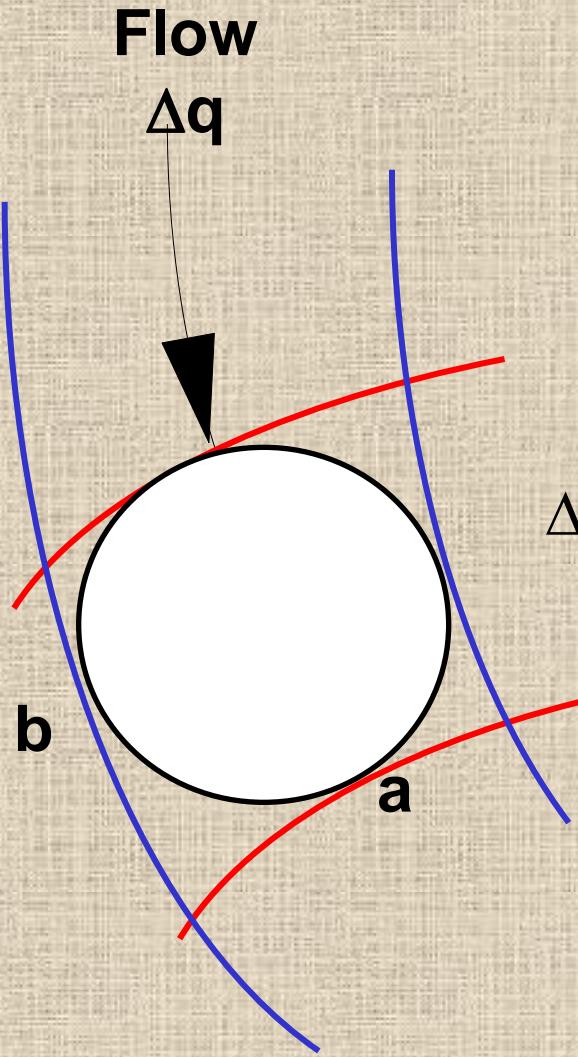
# FLOW NET

**Flownet** adalah sebuah metode grafis yang menggambarkan bagaimana head atau hilangnya energi saat air mengalir melalui sebuah medium yang porous

Pada tanah yang **isotropi (isotropic)** maka air harus melalui bagian dengan gradien hidrolik terbesar

**Isotropic** : kondisi tanah dengan nilai permeabilitas vertikal sama dengan permeabilitas horizontal, **Anisotropic ?** (akan dipelajari nanti)



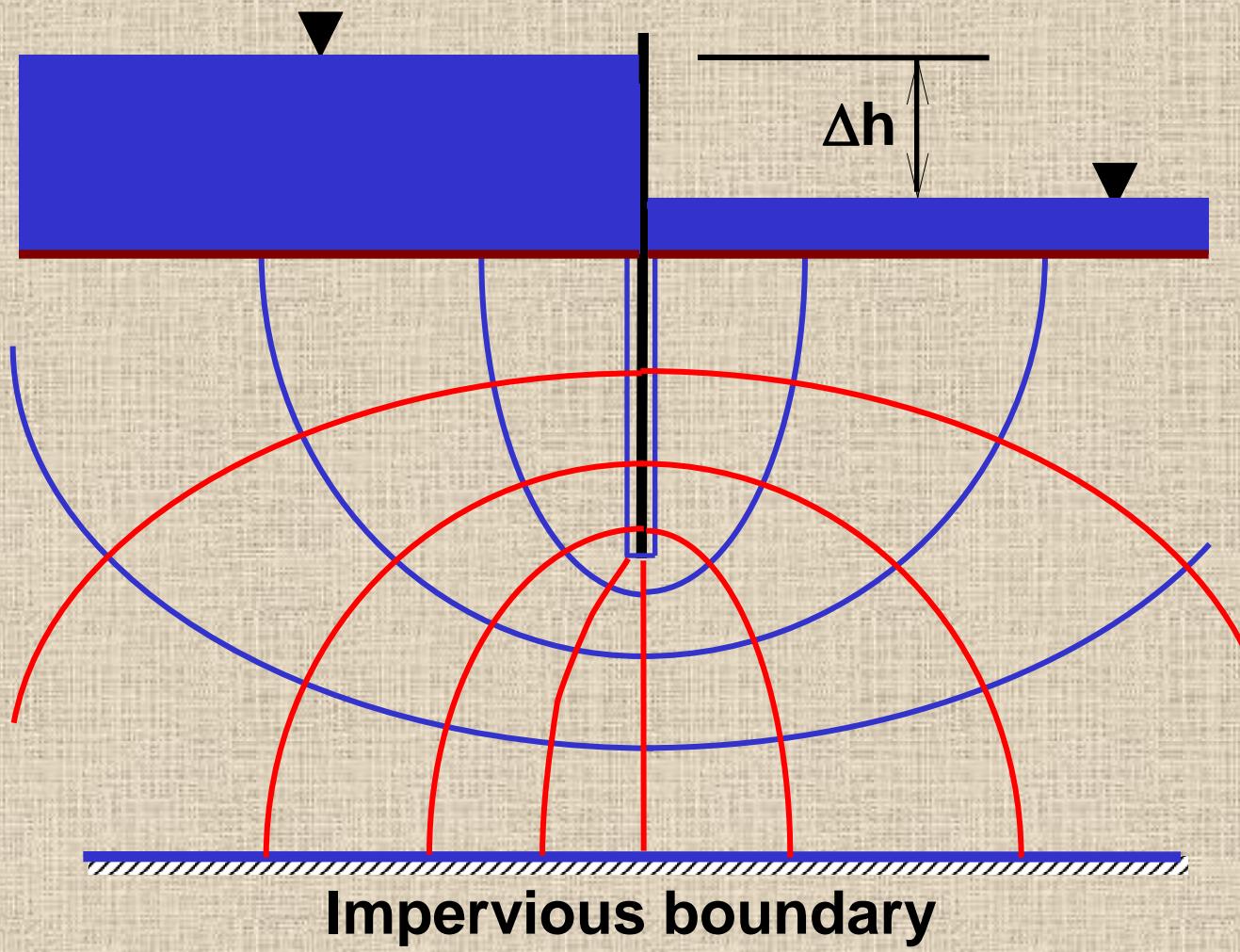


$$\Delta q = k \left( \frac{\Delta h_i}{b} \right) (a) \text{ per m}$$

$\Delta q = \text{konstan}$  jika  $a$  dan  $b$  konstant

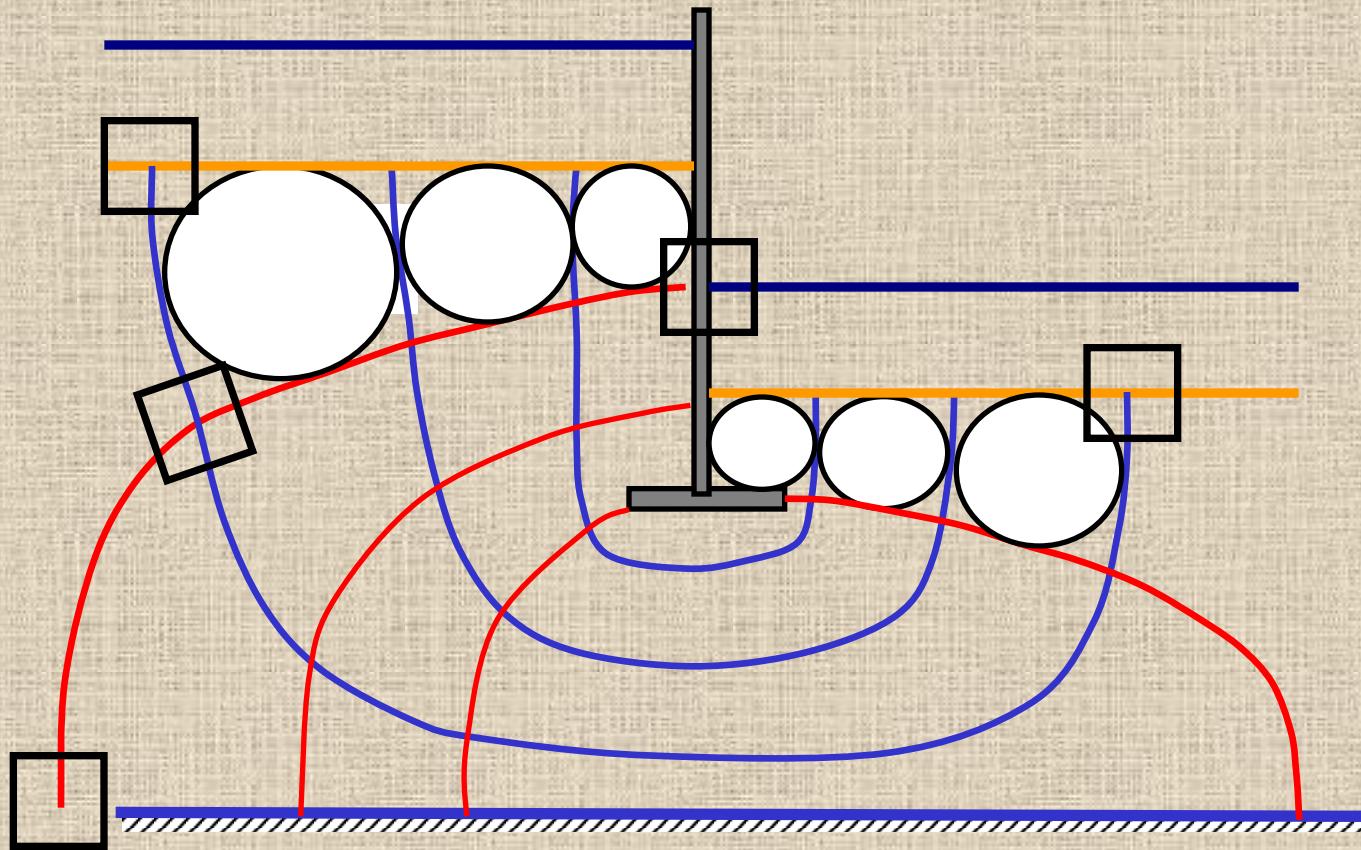
Agar konstan maka  $a = b$

Harus bujur sangkar, atau lingkaran



**Impervious boundary**

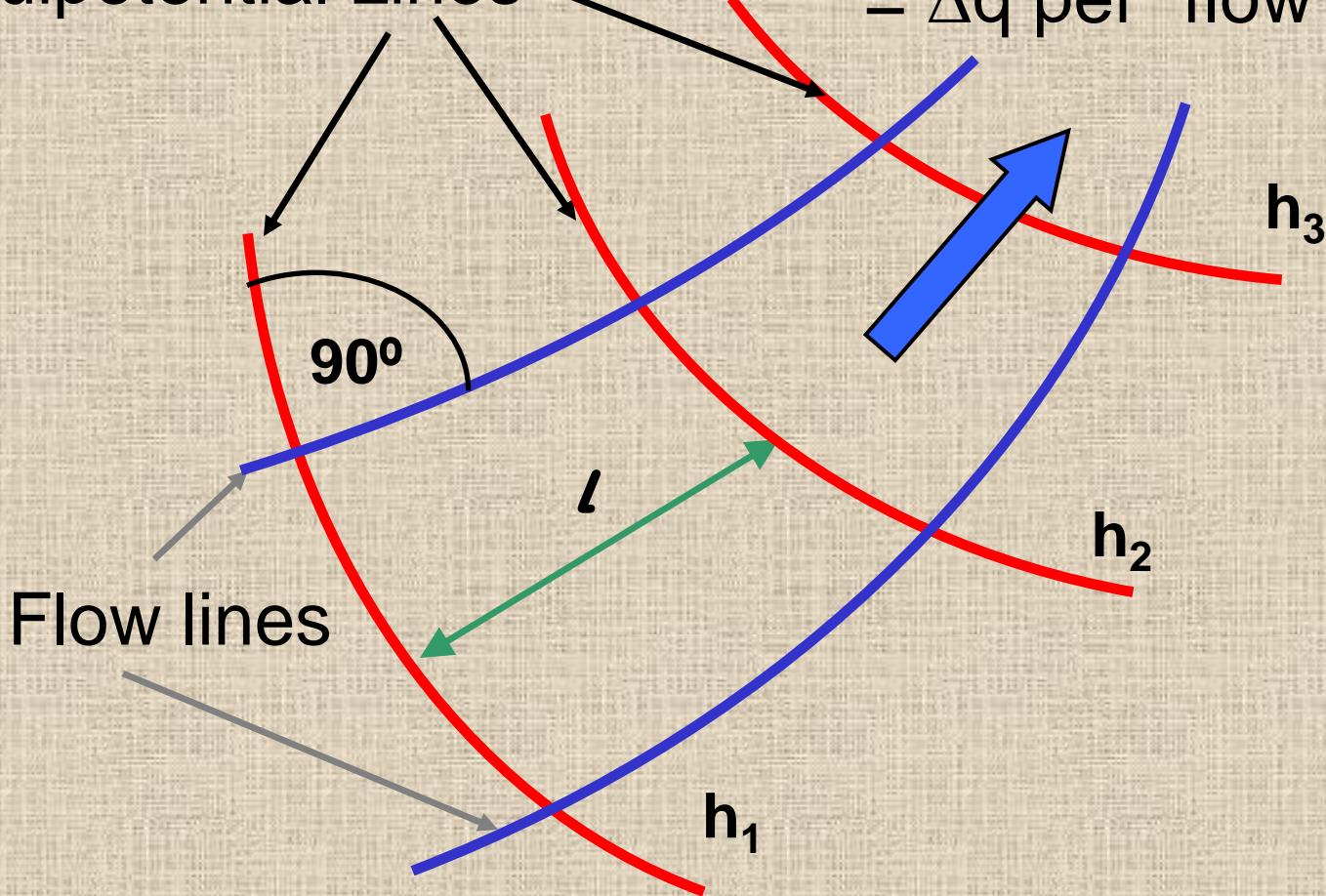
# Flownet Construction



Discharge in flow direction,

Equipotential Lines

=  $\Delta q$  per “flow tube”



# Number of Drops dan Number of Flow

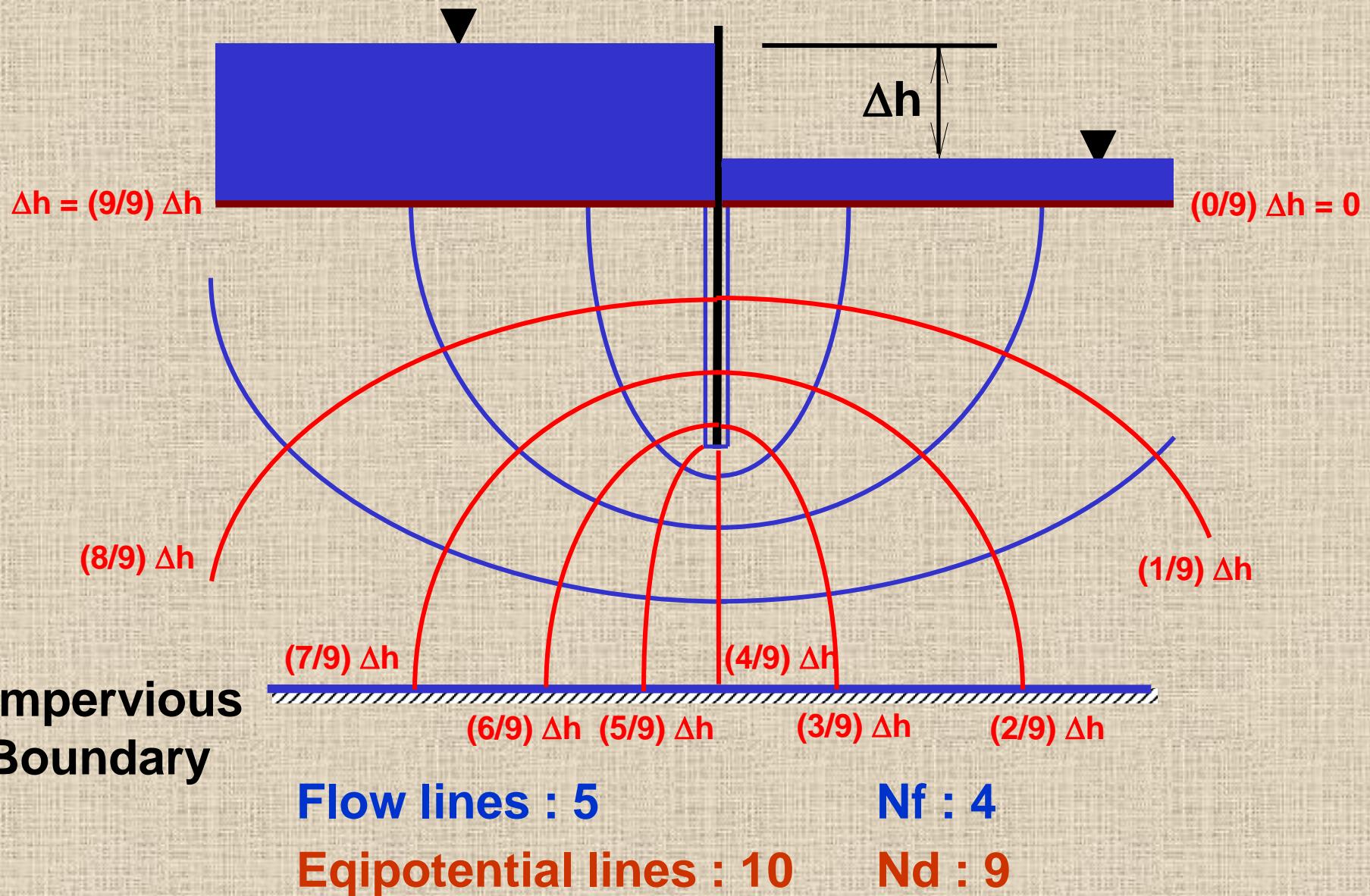
**Flow Channel/Flow Tube/Tabung Aliran** : Tabung atau Saluran diantara 2 garis aliran

**Number of flow (N<sub>f</sub>)** : jumlah total dari flow channel atau secara sederhana →  $N_f = (\text{jumlah flow line} - 1)$

**Equipotential drop** : menggambarkan penurunan head dari satu garis equipotential ke garis equipotential berikutnya, terletak diantara 2 garis equipotential

**Number of drop (N<sub>d</sub>)** : jumlah total dari equipotential drop atau secara sederhana →  $N_d = (\text{jumlah equipotential line} - 1)$

# Number of Drops dan Number of Flow



# Flow Net Calculations

$N_d$  adalah nilai penurunan equipotential sepanjang garis aliran, maka head loss (hilangnya energi) dari satu garis equipotential ke garis equipotential berikutnya adalah :

$$\Delta h_{1-2} = \Delta(\Delta h) = \Delta h / N_d$$

dari hukum Darcy, rata-rata aliran adalah :

$$\Delta q = k i A = k \left( \frac{\Delta h_i}{b} \right) (a \times 1)$$

atau

$$\Delta q = k \left( \frac{\Delta h}{N_d} \right) \left( \frac{a}{b} \right)$$

# Flow Net Calculations

tapi             $a = b$

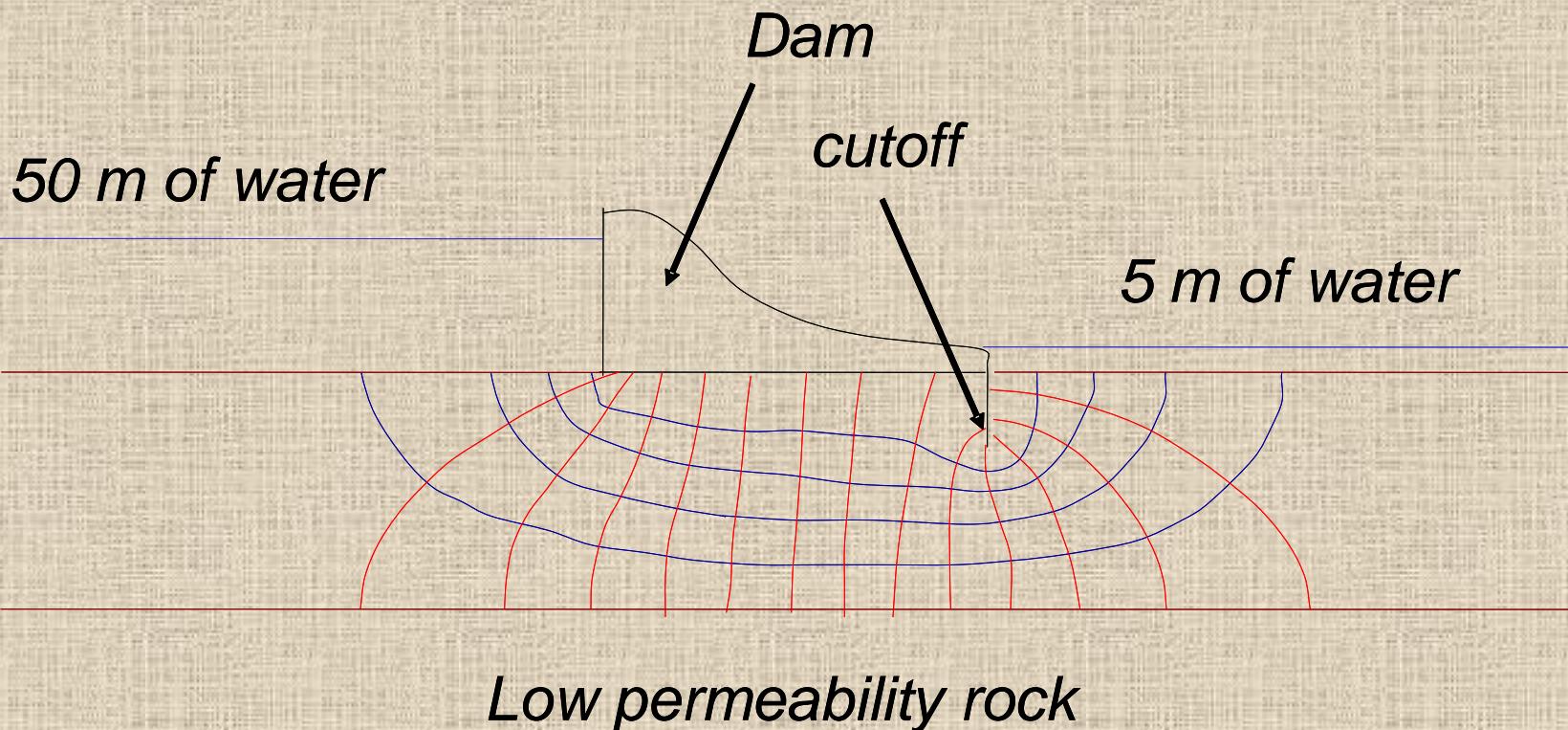
dan            jumlah channel total adalah  $N_f$ ,

Maka debit air per satuan lebar adalah :

$$q = k \frac{N_f}{N_d} \Delta h$$

***INGAT !! Persamaan ini hanya untuk “persegi” ( $a = b$ )***

**Contoh Soal :** Jika  $k = 10^{-7}$  m/sec, berapa debit perhari yang melalui dam selebar 100 m?



# Jawab

Diketahui

$$N_f = 5$$

$$N_d = 14$$

$$\Delta h = 45 \text{ m}$$

$$k = 10^{-7} \text{ m/sec}$$

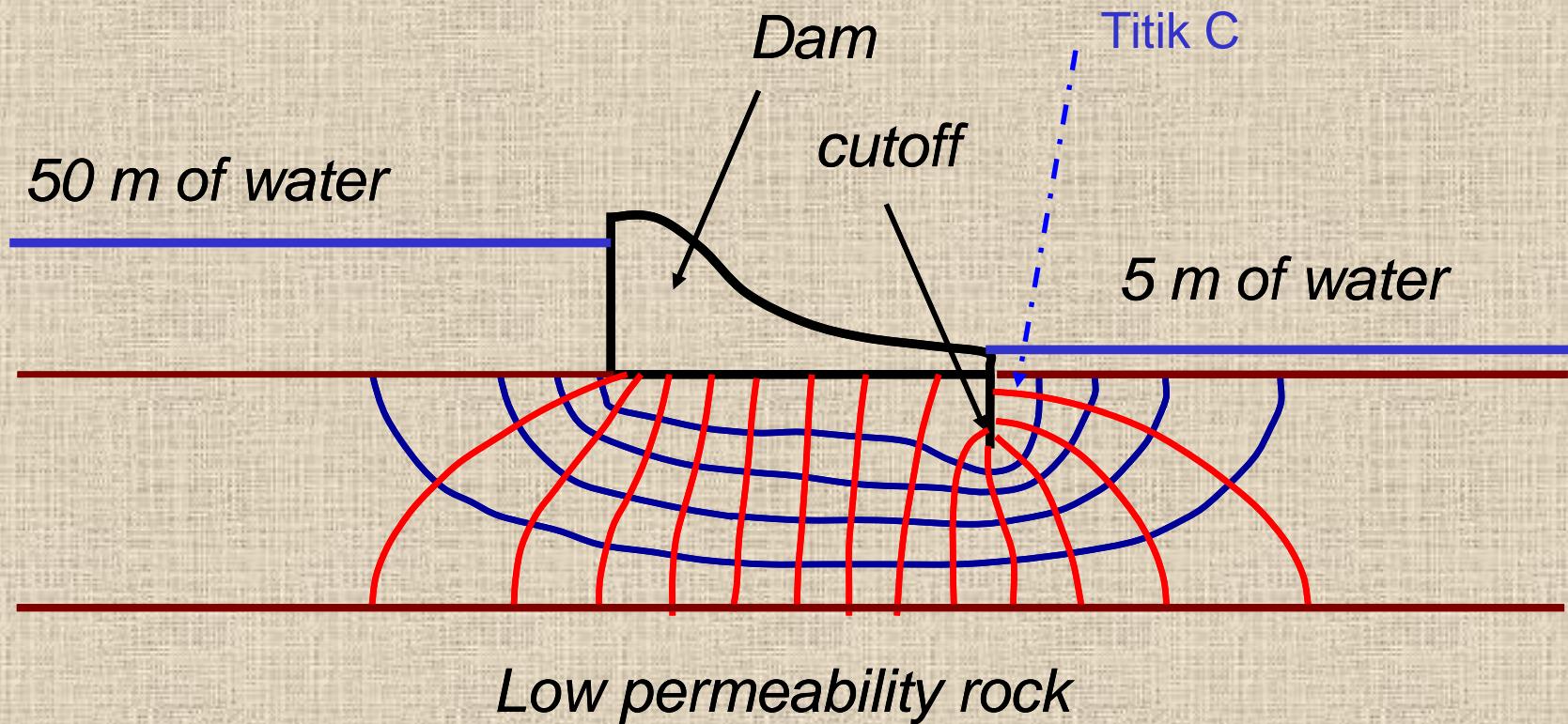
$$q = k \frac{N_f}{N_d} \Delta h$$

$$q = 10^{-7} \cdot (5/14) \cdot 45 \cdot 100 \text{ m lebar}$$

$$q = 0.000161 \text{ m}^3/\text{sec}$$

$$q = 13.9 \text{ m}^3/\text{day}$$

**Contoh Soal :** berapa nilai gradien hidrolik  
(i) pada titik C?



# Jawab

$\Delta h$  pada titik C

$$\Delta h = (1/14) \cdot 45$$

$$\Delta h = 3.2 \text{ m}$$

Average length ( $l$ )  
of flow is about 3  
m

$$i = \Delta h/l$$

$$i_{cr} = (\gamma'/\gamma_w)$$

$$i = \Delta h/l$$

$$i = 3.2/3 = 1.06$$

# ***Critical hydraulic gradient, $i_c$***

The value of  $i$  for which ***the effective stress*** in the saturated system becomes **ZERO!**

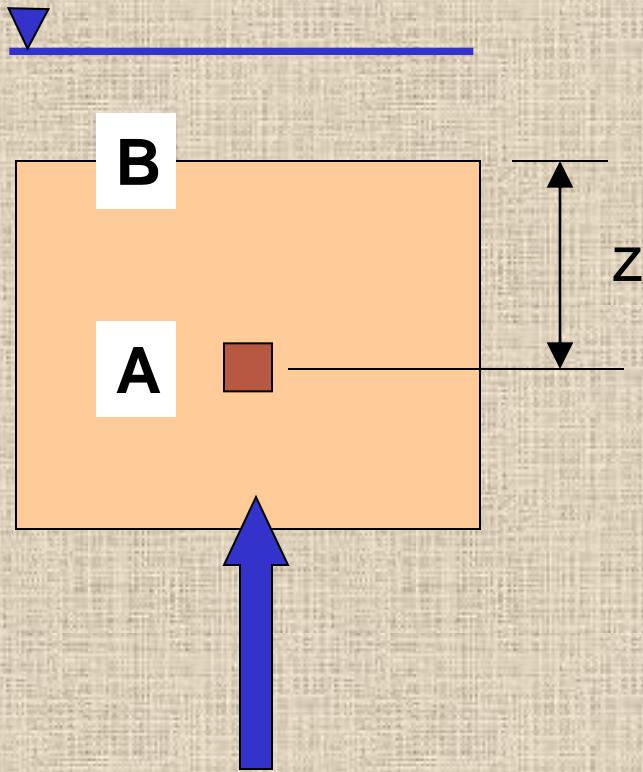
## **Consequences:**

no stress to hold granular soils together

. $\therefore$  soil may flow  $\Rightarrow$

“boiling” or “piping” = EROSION

# Seepage Condition – upward flow of water



$$\sigma = \gamma_{\text{sat}} z = \text{total stress}$$

$\Delta u$  due to seepage,

$$= i(z)(\gamma_w)$$

(represents proportion of  $\Delta h$  occurring over length AB)

$$\sigma' = \sigma - u$$

$$= (\gamma_{\text{sat}} z) - (\gamma_w z + i(z)\gamma_w)$$

$$\sigma' = \gamma' z - i(z)\gamma_w$$

$\sigma' = 0, \text{ when } \gamma' z = i(z)\gamma_w \quad \text{OR} \quad i = (\gamma' / \gamma_w)$

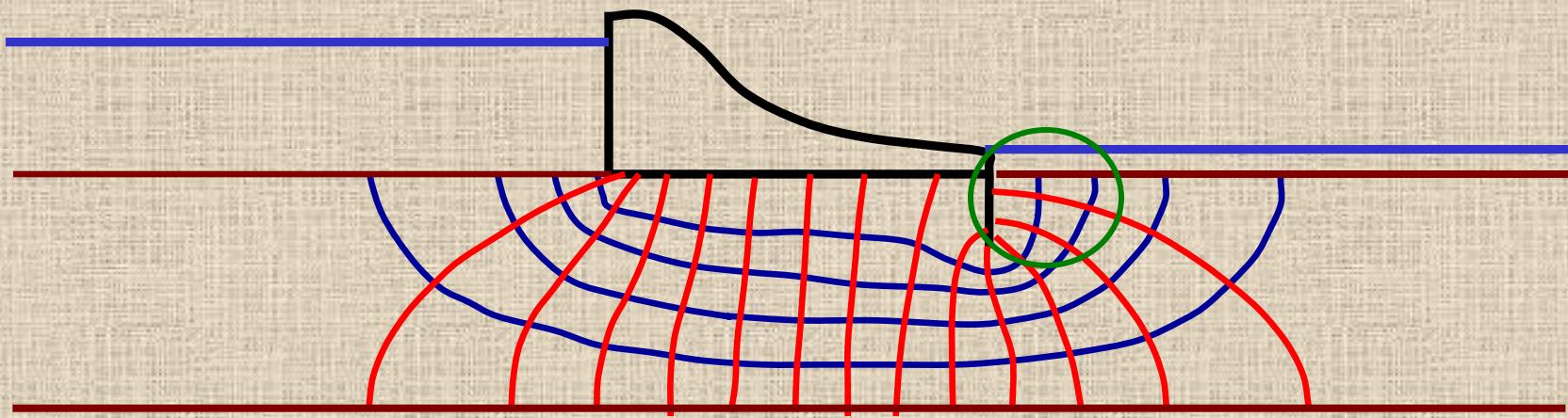
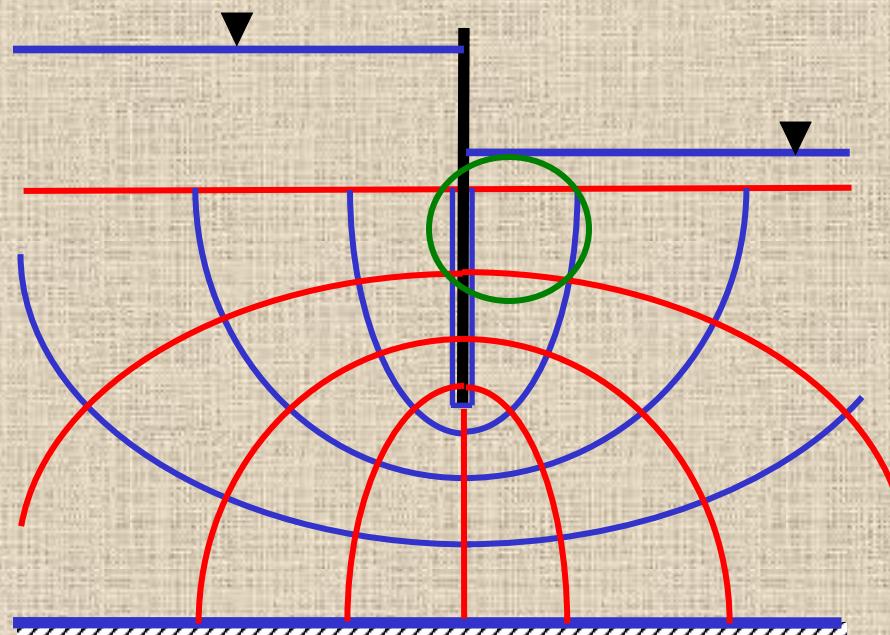
# Likelihood of Erosion

GRANULAR SOILS chiefly!

When the effective stress becomes zero,  
no stress is carried by the soil grains

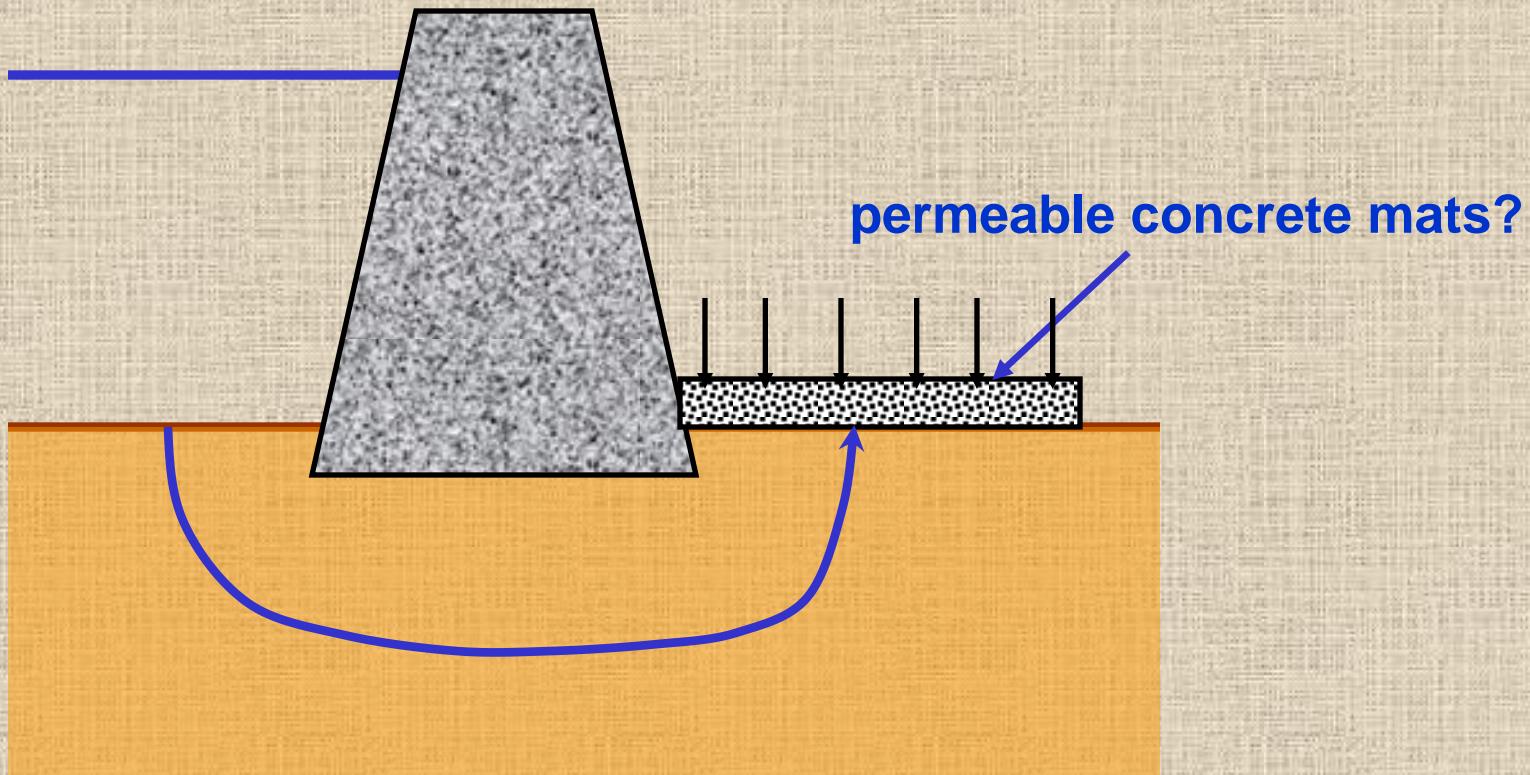
**Note:** when flow is downwards, the effective  
stress is increased!

So the erosion problem and ensuing  
instability is most likely for **upward flow**,  
i.e. water exit points through the foundations of  
dams and cut-off walls



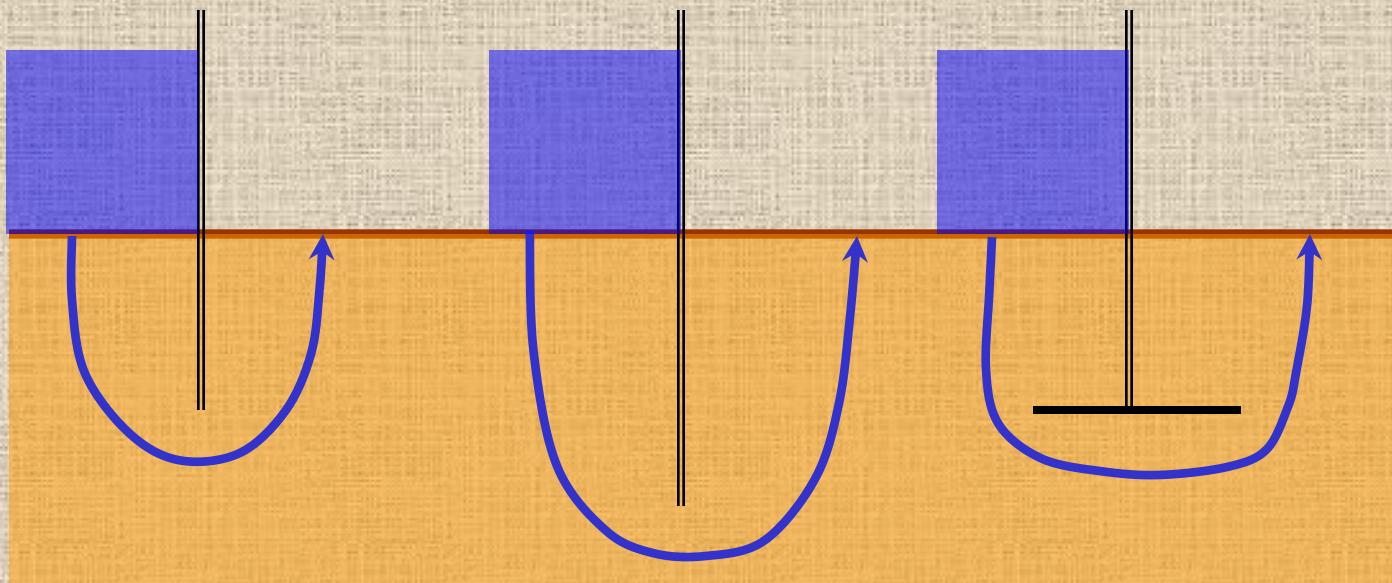
# Minimising the risk of erosion

1. Add more weight at exit points

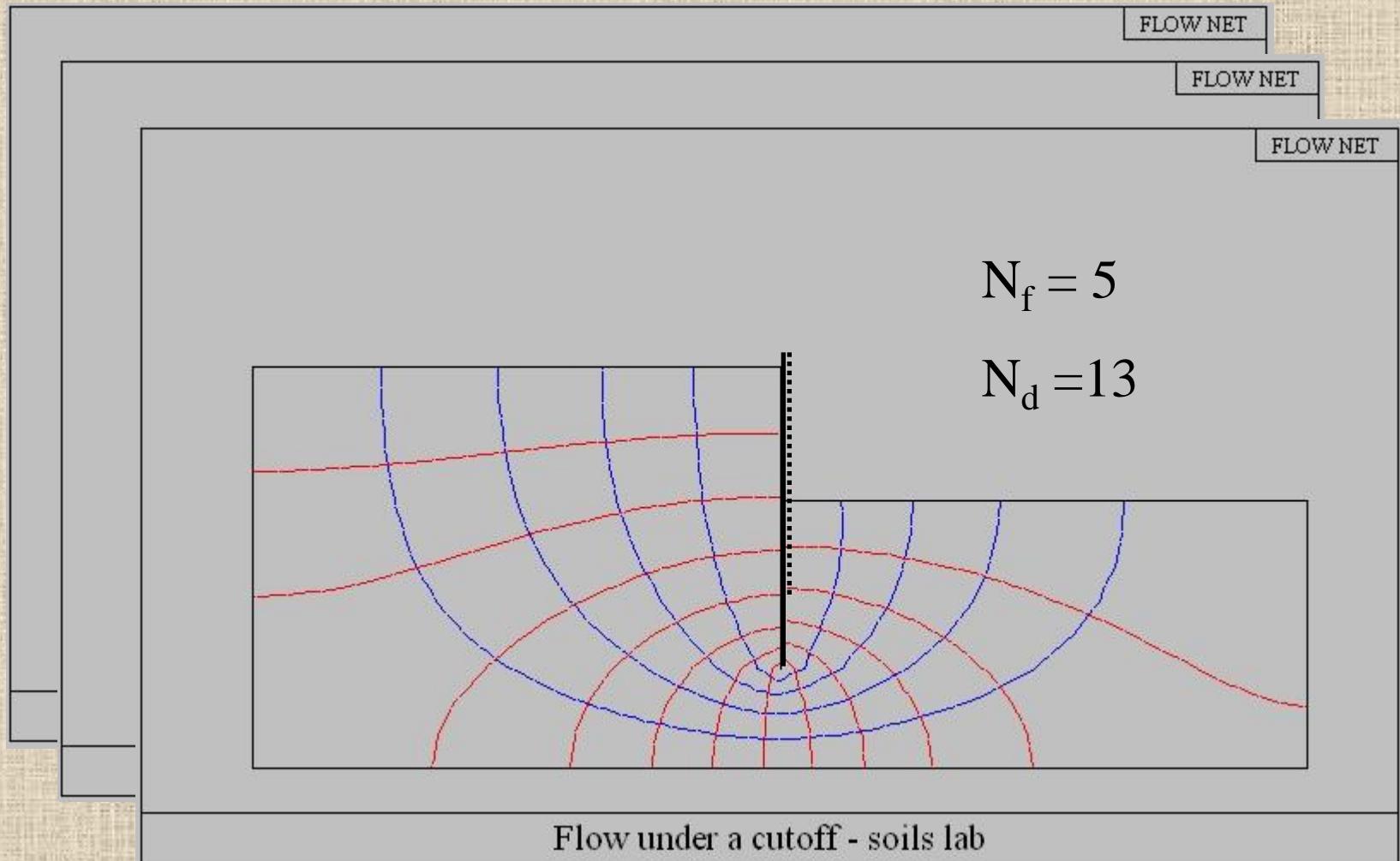


# Lengthen flow path?

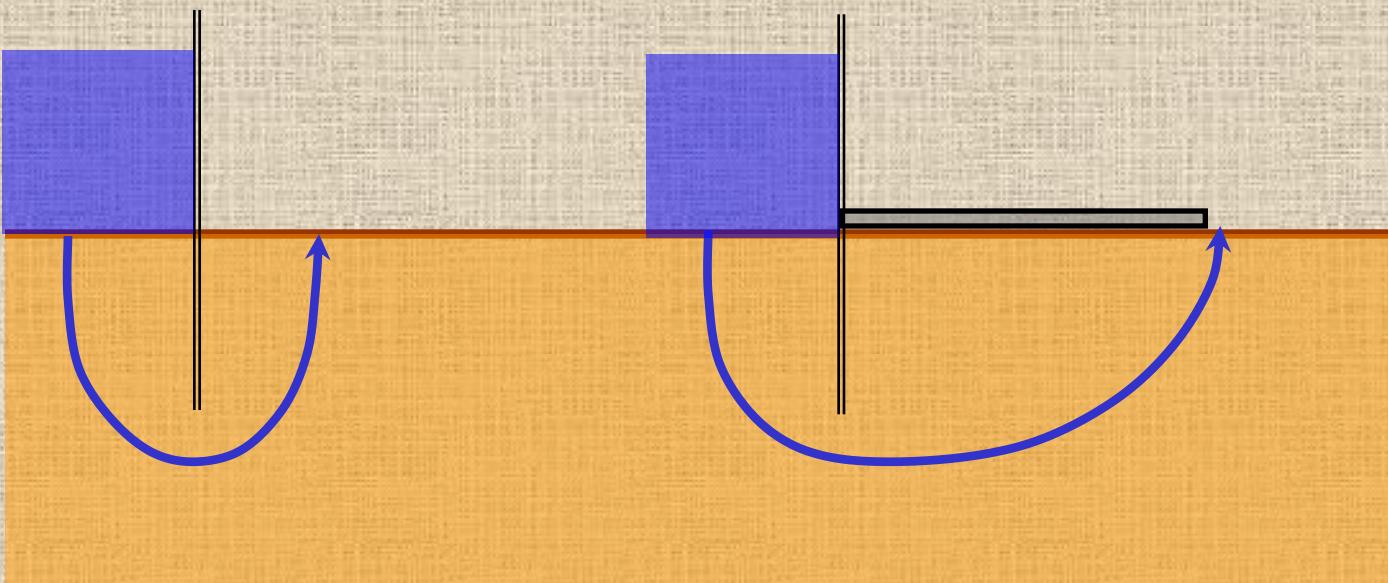
1. Deeper cut-offs
2. Horizontal barriers
3. Impermeable blanket on exit surface



# Simple cut-offs (FESEEP)



# “Impermeable” Clay Blanket



# Summary: Key Points

- Heads in soil
- Darcy's Law
- Coefficient of permeability
- Measurement of permeability
- Flownets
- Flownet rules
- Seepage from flownets
- Piping, boiling or erosion
- Critical hydraulic gradient

# Exercises

- a) Draw a flow net for seepage under a vertical sheet pile wall penetrating 10 m into a uniform stratum of sand 20 m thick.
  
  
  
  
  
- b) If the water level on one side of the wall is 11 m above the sand and on the other side 1.5 m above the sand, compute the quantity of seepage per unit width of wall.  
[ $k = 3 \times 10^{-5}$  m/s]
  
  
  
  
  
- c) What is the factor of safety against developing the “quick” condition on the outflow side of the wall?  
[ $\gamma_{\text{sat}} = 21$  kN/m<sup>3</sup>]

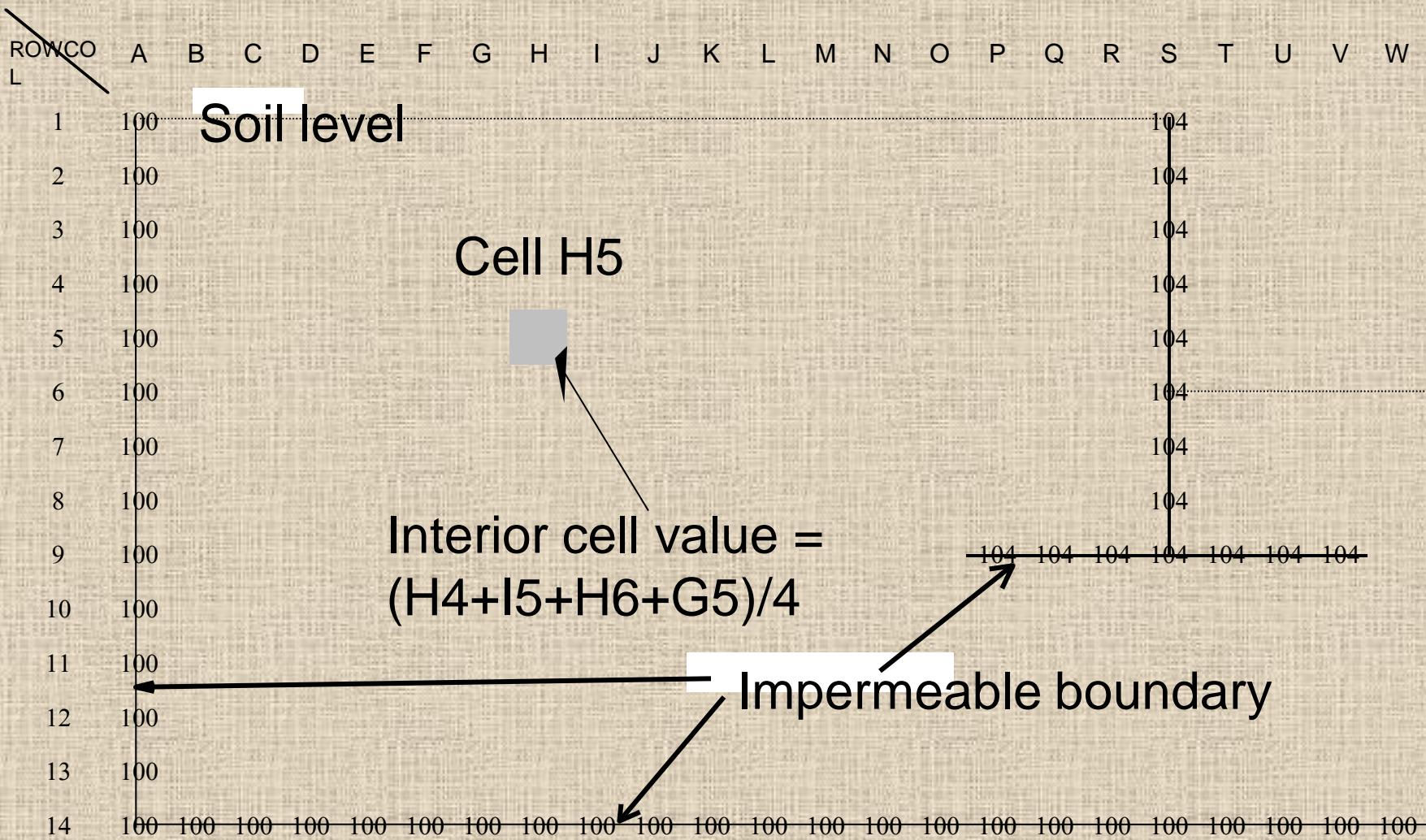
# Finite Difference spreadsheet solution and other numerical approaches

## Authors:

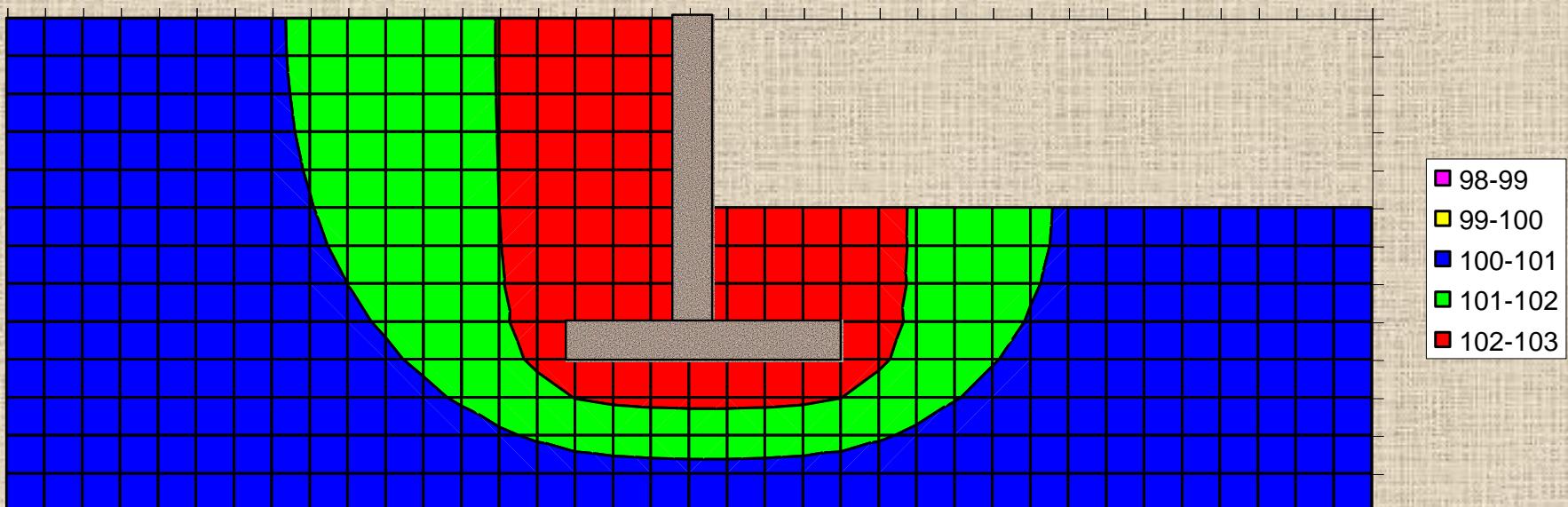
Mahes Rajakaruna (ex UniSA)  
& University of Sydney (FESEEP)

# Finite Difference approach to flow nets

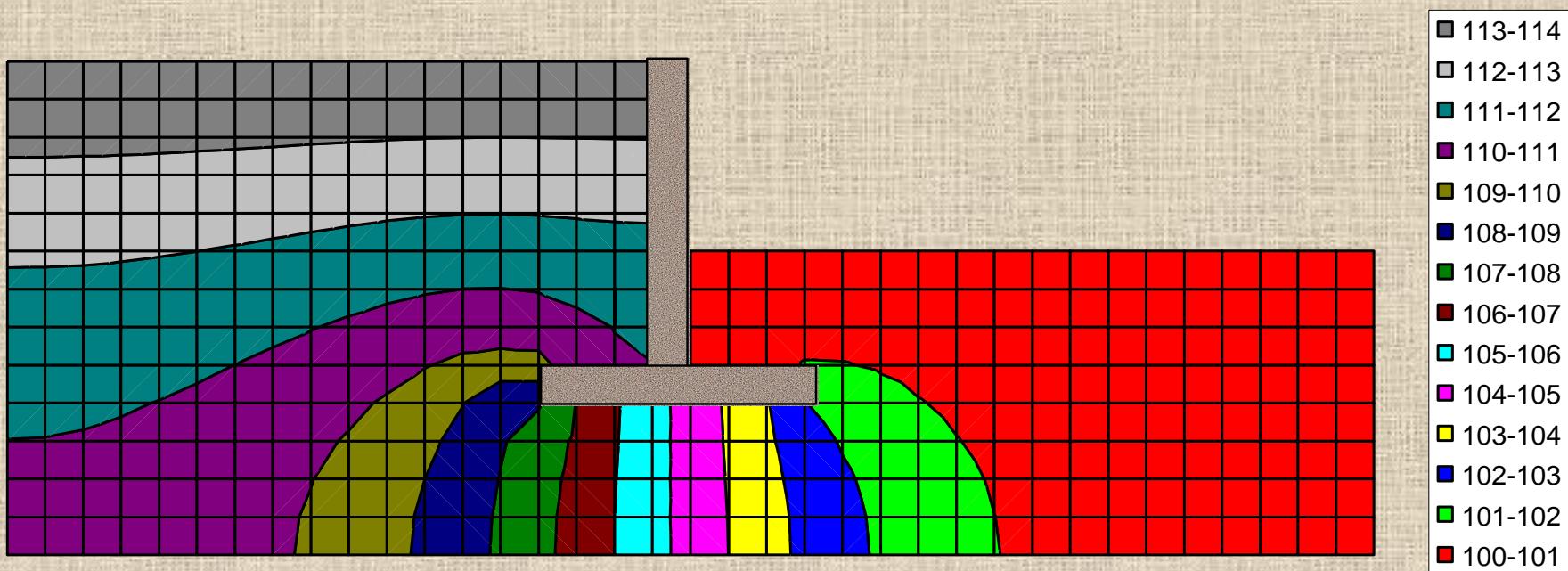
## - flow line set up



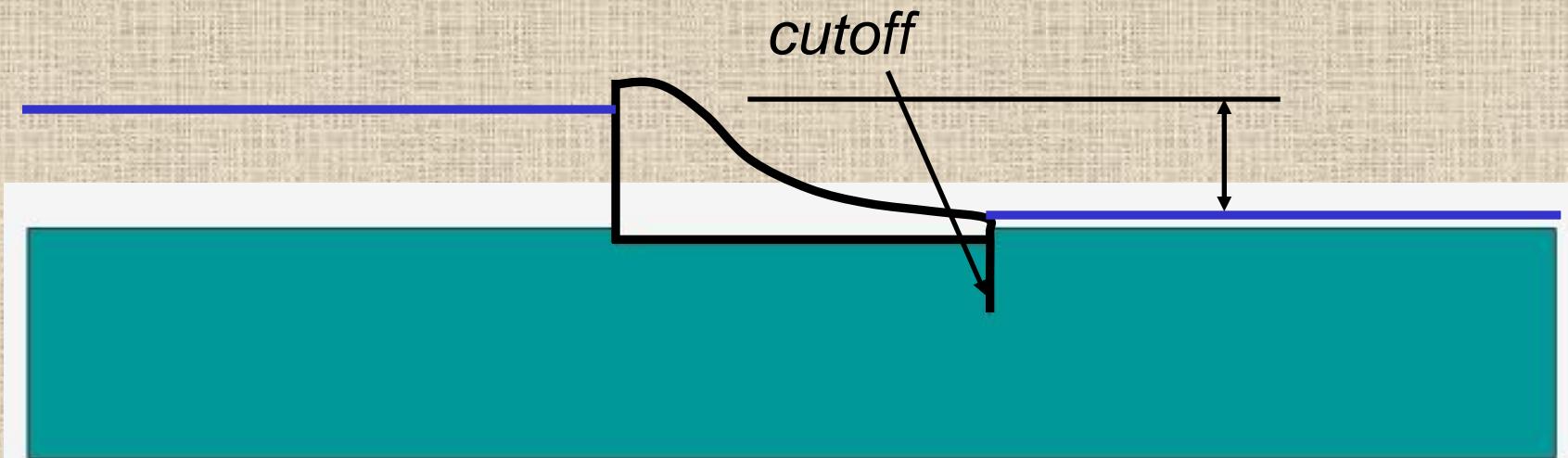
# Flow lines from finite difference program (spreadsheet)



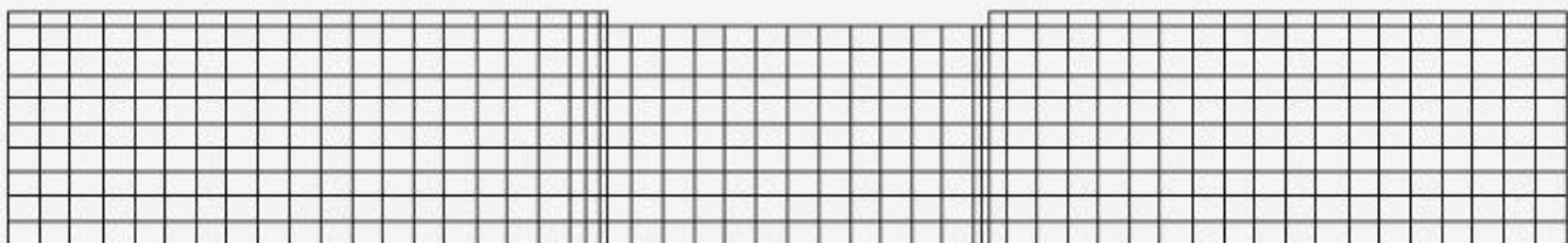
# Equipotentials from finite difference program (spreadsheet)



# FESEEP: University of Sydney

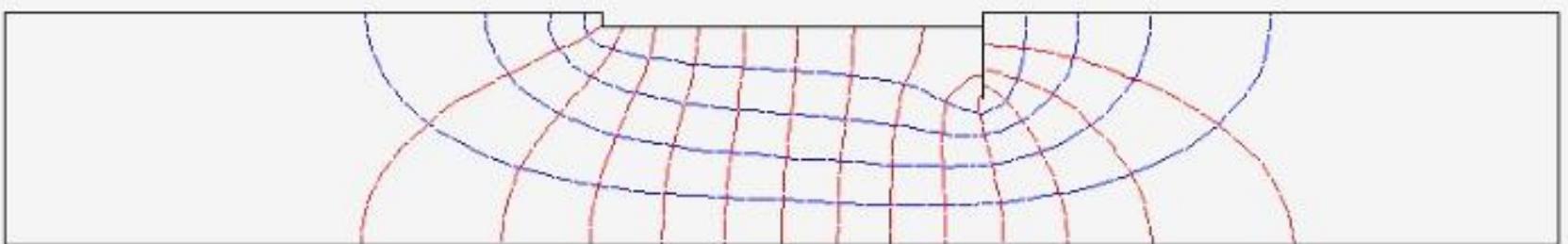


*Mesh of foundation soil*



# FESEEP Output (University of Sydney)

*flownet*



*pore pressures*

*increasing*

