

Ringkasan

Pengaliran Dalam Pipa

oleh

Djoko Luknanto

Jurusan Teknik Sipil

FT UGM

1984

PENGALIRAN DALAM PIPA

I. SIFAT SEBANGUN & ANALISA DIMENSI

$$L_r = \frac{L_p}{L_m} \quad \text{biasanya } L_r > 1$$

$$\lambda = \frac{L_m}{L_p} \quad \text{biasanya } \lambda < 1$$

notasi p utk prototip
m utk model.

a. Sifat sebangun :

1. Sebangun geometris : sama bentuk
2. Sebangun kinematis : $1 + \sigma, V$
3. Sebangun dinamis : $2 + K$

b. Analisa dimensi :

$$Re = \frac{VL}{\nu}$$

$$Fr = \frac{V}{\sqrt{gL}}$$

$$Ma = \frac{V}{c}$$

$$We = \frac{V}{\sqrt{\frac{\sigma}{\rho L}}}$$

$$Eu = \frac{V}{\sqrt{2g \frac{\Delta p}{\gamma}}}$$

V = kecepatan (m/det)

L = panjang signifikan (m)

ν = viskositas kinematik (m^2/det) = μ/ρ

μ = viskositas dinamik/absolut ($N \cdot det/m^2$)

ρ = rapat massa ($\rho g/m^3$) = $\frac{\sigma}{g}$

σ = berat jenis (N/m^3)

c = kecepatan suara (m/det)

σ = tegangan permukaan (N/m)

p = tekanan (N/m^2)

g = gaya gravitasi (m/det^2)

I. PENGALIRAN DALAM PIPA.

I.1. Persamaan dasar pengaliran dlm pipa adalah persamaan Bernoulli :

$$z_1 + \frac{P_1}{\rho} + \alpha \frac{V_1^2}{2g} = z_2 + \frac{P_2}{\rho} + \alpha \frac{V_2^2}{2g} + \Sigma h_L$$

$$\Sigma h_L = h_f + h_c + h_g + h_e + h_b + \text{dll}$$

Σh_L = jumlah kehilangan tinggi tenaga total.

h_f = kehilangan tinggi tenaga karena gesekan.

h_c = kehilangan tinggi tenaga karena kontraksi

h_g = kehilangan tinggi tenaga karena perbesaran penampang.

h_e = kehilangan tinggi tenaga karena pintu²/katup².

h_b = kehilangan tinggi tenaga karena belokan.

Catatan : h_f adalah "major losses" dan lainnya "minor losses"

II.2. Kehilangan tinggi tenaga h_f .

a. Untuk pipa bulat :

$$h_f = f \cdot \frac{L}{D} \cdot \frac{V^2}{2g} \quad \text{pers. Darcy-Weisbach} \quad (I)$$

b. Untuk pipa yg lain :

$$h_f = f \cdot \frac{L}{4R_h} \cdot \frac{V^2}{2g} \quad \text{pers. Fanning} \quad (II)$$

f = koef. gesek Darcy

L = panjang pipa (m)

D = diameter pipa bulat (utk pipa tidak bulat $D = 4R_h$) (m)

R_h = radius hidrolis = $\frac{A}{P}$ (m)

A = luas penampang basah = luas tampang pipa (m²)

P = keliling basah = keliling pipa. (m)

V = kecep. aliran. (m/det)

c. Koefisien Gesek Darcy (f)

$$f = F(Re, \frac{\epsilon}{D})$$

Re = bilangan Reynolds = $\frac{VD}{\nu}$

$\frac{\epsilon}{D}$ = kekasaran relatif pipa

ϵ = kekasaran absolut pipa (m)

D = diameter pipa (m)

• Untuk aliran laminar :

$$f = \frac{64}{Re} \quad \text{utk } Re < 2000 \quad (III)$$

• Untuk aliran turbulen :

◦ pipa hidrolis licin :

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = 0,86 \ln (R\sqrt{f}) - 0,8 \quad (IV)$$

◦ pipa hidrolis kasar :

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = -0,86 \ln \left(\frac{\epsilon}{D} \right) + 1,14 \quad (V)$$

◦ pipa hidrolis peralihan / transisi :

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = -0,86 \ln \left(\frac{\epsilon/D}{3,7} + \frac{2,51}{R\sqrt{f}} \right) \quad (VI)$$

I.3. Diagram MOODY.

Untuk memudahkan penyelesaian masalah pengaliran dalam pipa maka pers I s/d VI disajikan dalam diagram MOODY.

Variabel² yang dipakai dlm diagram MOODY adalah :

$$h_f, f, L, D (4R_h), V (Q/A), g, \nu, \epsilon = 8 \text{ buah variabel.}$$

Dengan 8 variabel, hanya ada 2 persamaan yi

A. Pers. I atau II

B. Pers. III atau IV atau V atau VI.

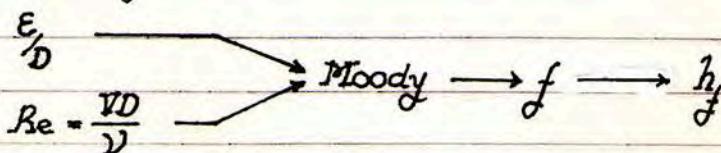
maka untuk menyelesaikan persoalan pengaliran dalam pipa harus diketahui 6 dari 8 variabel diatas.

II.4. Macam² Persolan Pengaliran Dlm Pipa.

a) Diketahui : $L, D, V, g, \nu, \epsilon$

Dihitung : h_f

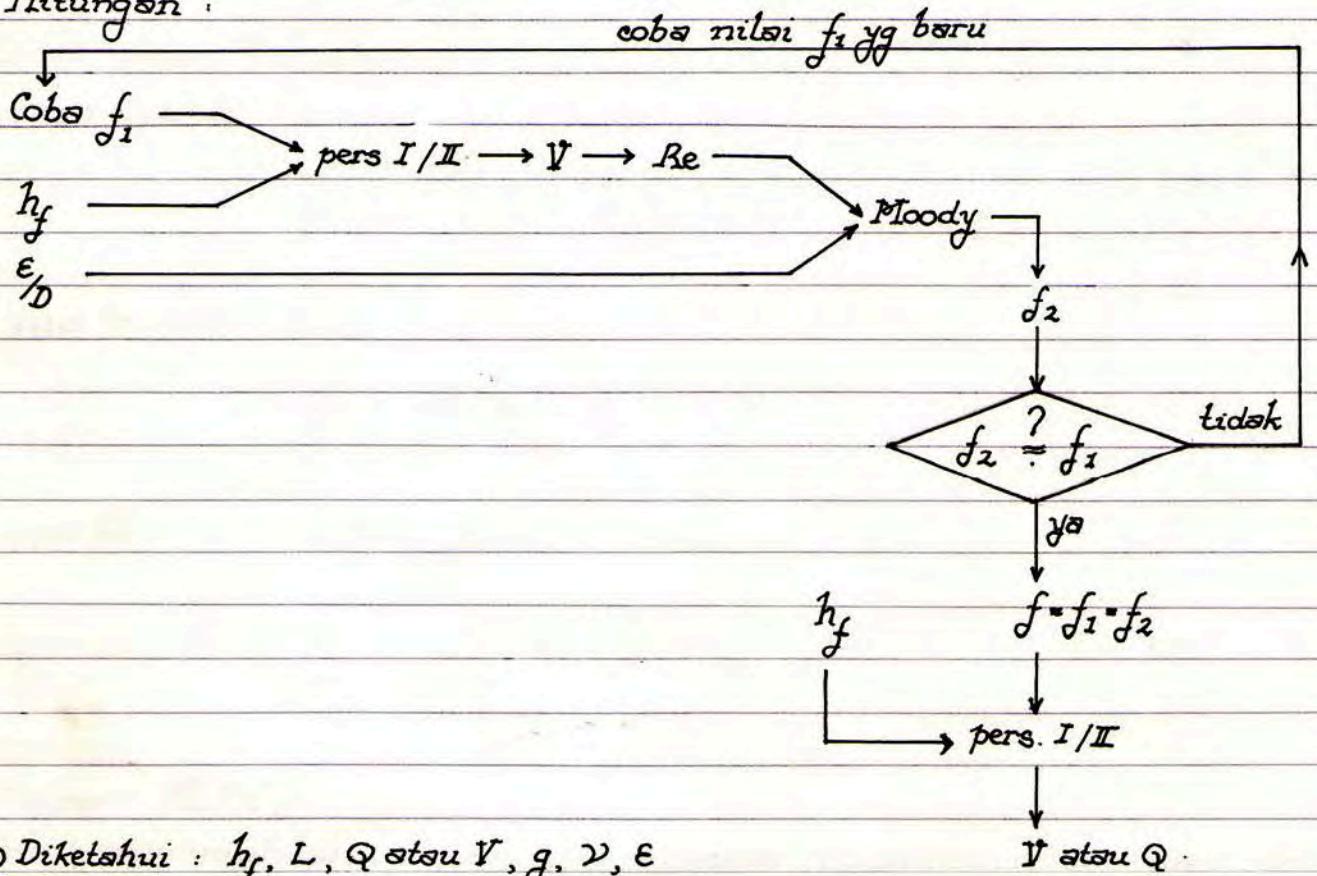
Hitungan :



b) Diketahui : $h_f, L, D, g, \nu, \epsilon$

Dihitung : V atau Q

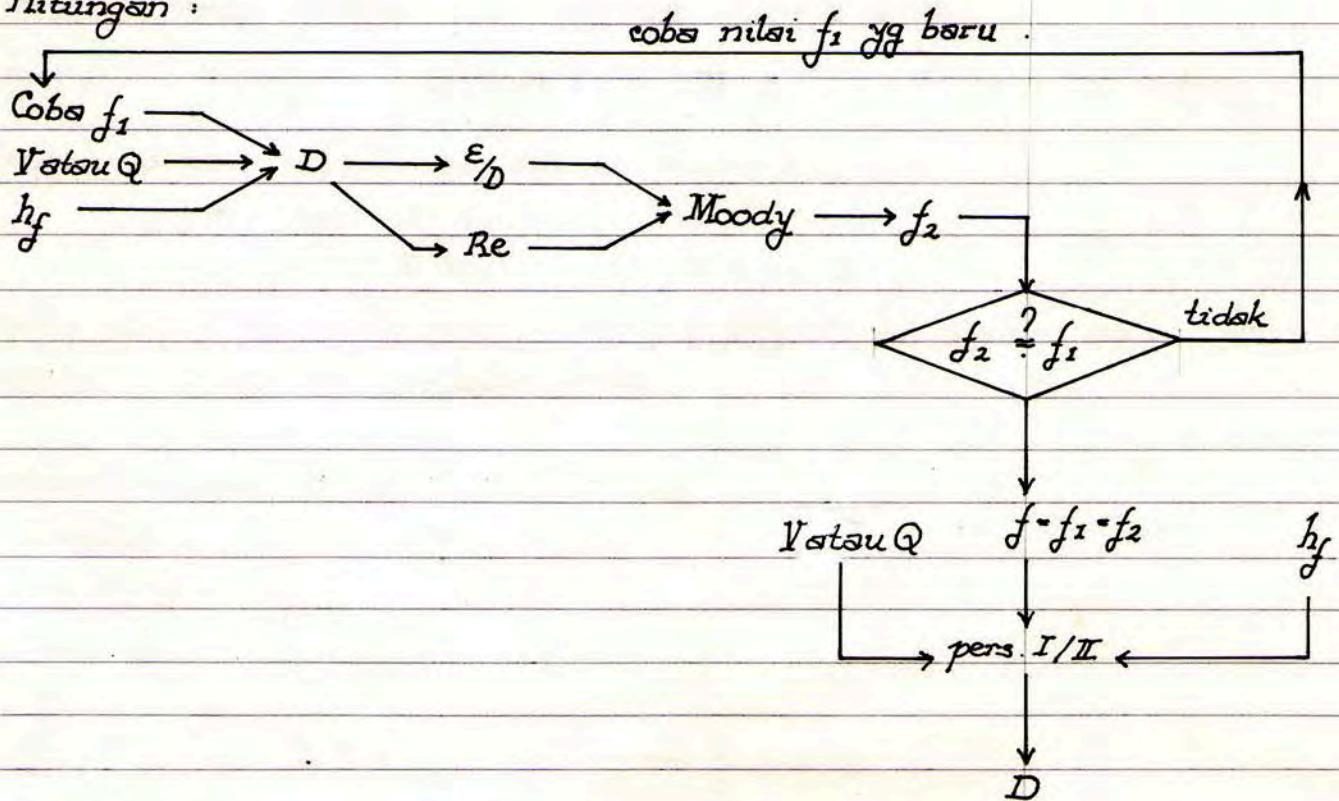
Hitungan :



c) Diketahui : h_f, L, Q atau V, g, ν, ϵ

Dihitung : D

Hitungan :



I.5. Pengaruh Umur Pipa pada E

$$E = E_0 + \alpha t$$

E_0 = kekasaran absolut pipa baru (spt tercantum dalam diagram MOODY)

E = kekasaran absolut pipa setelah t tahun umurnya.

α = pertambahan E pipa tiap tahun (0.0002 - 0.007 ft/tahun)

t = umur pipa.

I.6. Panjang Ekuivalen (L_e).

$$a). h_f = \frac{8fLQ^2}{\pi^2 g D^5} = \frac{8f_e L_e Q^2}{\pi^2 g D_e^5} \longrightarrow L_e = \left(\frac{f}{f_e}\right) \left(\frac{D_e}{D}\right)^5 L$$

$$b). h_f = \sum k \frac{V^2}{2g} = f_e \frac{L_e}{D_e} \frac{V_e^2}{2g}$$

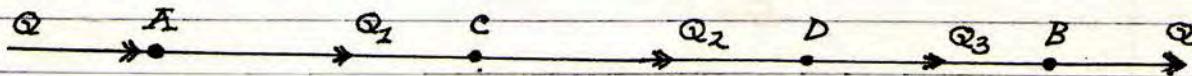
$$\sum k \frac{8Q^2}{\pi^2 g D^4} = \frac{8f_e L_e Q^2}{\pi^2 g D_e^5} \longrightarrow L_e = \left(\frac{D}{D_e}\right) \left(\frac{D_e}{D}\right)^5 \sum k$$

I.7. Sistem Pipa Paralel.



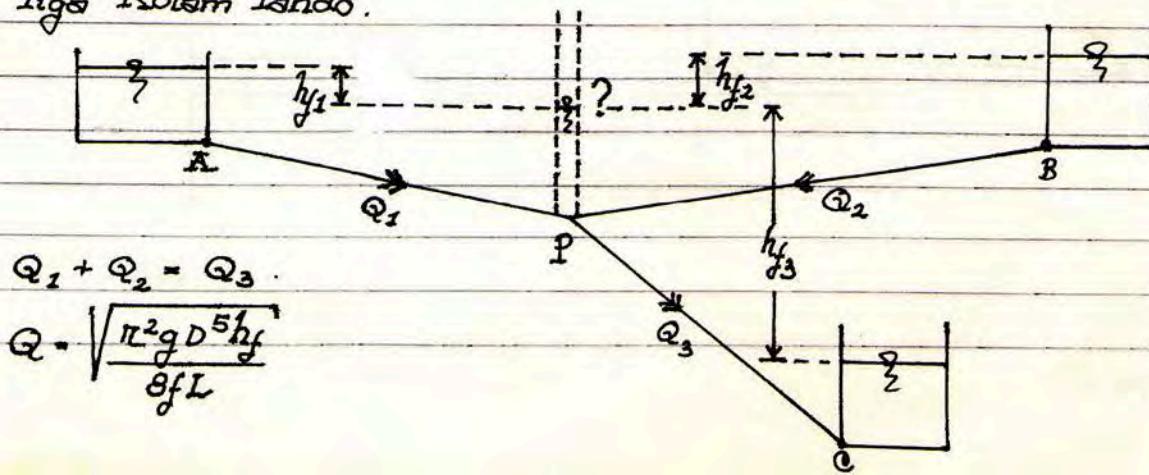
$$Q = Q_1 + Q_2 + Q_3 \quad \text{dan} \quad h_{L(AB)} = h_{L_1} = h_{L_2} = h_{L_3}$$

I.8. Sistem Pipa Seri.



$$Q = Q_1 = Q_2 = Q_3 \quad \text{dan} \quad h_{L(AB)} = h_{L_1} + h_{L_2} + h_{L_3}$$

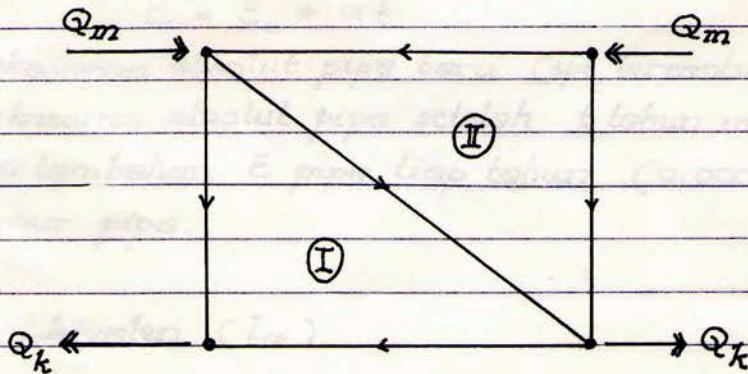
I.9. Tiga Kolam Tando.



$$Q_1 + Q_2 = Q_3$$

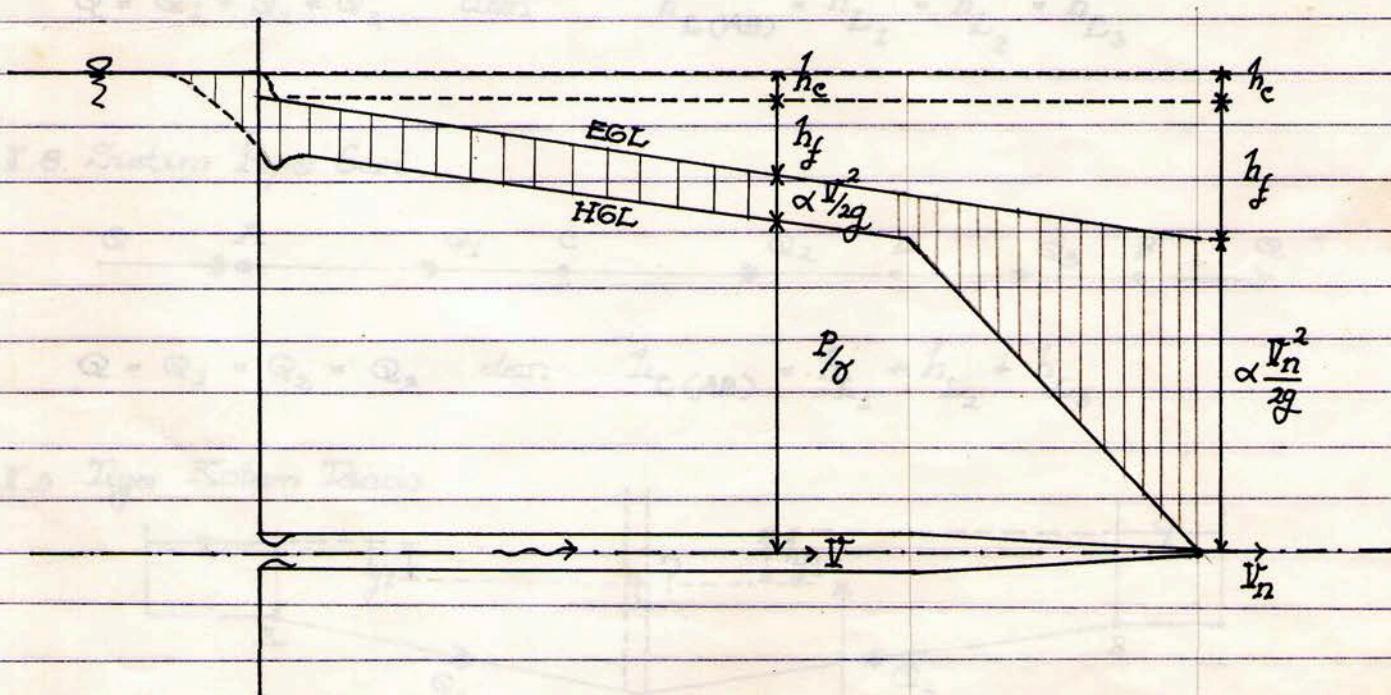
$$Q = \sqrt{\frac{\pi^2 g D^5 h_f}{8fL}}$$

I. 10. Sistem Jaringan Pipa.



- a) $\sum Q_{masuk} = \sum Q_{keluar}$ berlaku pada setiap titik maupun pada seluruh sistem.
- b) $h_L = KQ^n$
- c) $\Delta Q = \frac{-\sum KQ^n}{\sum |nKQ^{n-1}|}$
- d) $Q_{baru} = Q_{lama} + \Delta Q$
- e) Q searah jarum jam = +, kebalikannya = -
- f) prosedur diulang sampai $\Delta Q = 0$.

II. 11. Garis Tenaga (EGL) dan Garis Tekanan (HGL)



[Signature]
06/06/84

PENGALIRAN DALAM PIPA

Contoh hubungan model & prototip :

Sebuah benda dengan diameter 1mm, ingin diketahui besarnya gaya tahanan jika benda itu bergerak lambat dalam air. Sebuah model yang 100 kali lebih besar, dalam gliserin digerakkan dgn $V = 30 \text{ cm/det}$. Gaya tahanan yg terukur pada model 1,3 N. Berapa besar V dan Gaya tahanan yg sesungguhnya?

(Untuk air : $\mu = 0,001 \text{ kg/m.det}$, $\rho = 999 \text{ kg/m}^3$. Untuk gliserin : $\mu = 1,5 \text{ kg/m det}$, $\rho = 1263 \text{ kg/m}^3$)

Jawab :

Benda bergerak dalam air shg gaya kental berpengaruh besar, dipakai kriteria bilangan Re !

$$Re_p = 1 \longrightarrow \frac{V_p L_p}{\nu_p} = 1$$

$$V_p = \nu_p / L_p = (\mu_p / \rho_p) / L_p$$

$$= \frac{\mu_p}{\rho_p \cdot L_p}$$

$$= \frac{(0,001/1,5)}{(999/1263)(1/100)} = 0,084$$

$$V_p = V_p \cdot V_m = 0,084 \cdot 30 = \underline{\underline{2,53 \text{ cm/det}}}$$

Gaya tahanan : $K_D = C_D \rho V^2 L^2$ dimana $C_D = f(Re)$

$$Re_p = 1 \longrightarrow a) \frac{Re_p}{Re_m} = 1$$

$$\therefore Re_p = Re_m \longrightarrow (C_D)_p = (C_D)_m$$

$$\frac{(C_D)_p}{(C_D)_m} = 1$$

$$(C_D)_p = 1$$

$$b) V_p L_p = \nu_p = \mu_p / \rho_p$$

$$(K_D)_p = (C_D)_p \cdot \rho_p \cdot V_p^2 \cdot L_p^2 = 1 \cdot \rho_p \cdot (\mu_p / \rho_p)^2 = \mu_p^2 / \rho_p$$

Jadi $(K_D)_p = (K_D)_p \cdot (K_D)_m = \frac{(\mu_p)^2}{\rho_p} (K_D)_m = \frac{(0,001/1,5)^2}{(999/1263)} \cdot 1,3 = \underline{\underline{7,30 \cdot 10^{-7} \text{ Newton}}}$

Contoh analisa dimensi :

Akan diselidiki besarnya gaya tahanan yang dialami bola yang bergesek didalam esiran. Dari penyelidikan didapat bahwa besarnya gaya tahanan (R_D) dipengaruhi dimensi bola (D), kecepatan bola (V), sifat cairan yaitu rapat massa (ρ) dan kekentalan (μ). Nyatakan hubungan R_D dgn parameter-parameter tsb diatas.

Penyelesaian :

$$R_D = f(D, V, \rho, \mu)$$

$$= C \cdot D^a \cdot V^b \cdot \rho^c \cdot \mu^d \quad \text{dimana } C = \text{konstanta tidak berdimensi}$$

Dengan menggunakan besaran / satuan pokok yi M, L, T persamaan diatas dirubah menjadi :

$$MLT^{-2} = C \cdot (L)^a \cdot (LT^{-1})^b \cdot (ML^{-3})^c \cdot (ML^{-1}T^{-1})^d$$

Kedua ruas persamaan harus mempunyai dimensi sama :

$$\text{Untuk } M : 1 = c + d$$

$$L : 1 = a + b - 3c - d$$

$$T : -2 = -b - d$$

Jika ketiga persamaan diselesaikan didapat :

$$b = 2 - d$$

$$c = 1 - d$$

$$a = 2 - d$$

sehingga didapat :

$$R_D = C \cdot D^{2-d} \cdot V^{2-d} \cdot \rho^{1-d} \cdot \mu^d$$

$$= C \cdot D^2 V^2 \rho \cdot \left(\frac{DV}{\mu}\right)^{-d}$$

$$= C \cdot \rho V^2 D^2 \cdot \left(\frac{VD}{\nu}\right)^{-d}$$

$$= C \cdot \rho V^2 D^2 \cdot \phi(Re)$$

$$= \{C \cdot \phi(Re)\} \cdot \rho V^2 D^2$$

$$= f(Re) \cdot \rho V^2 D^2$$

$$\underline{\underline{R_D = C_D \cdot \rho V^2 D^2 \quad \text{dimana } C_D = f(Re)}}$$

Contoh tipe 1 :

Hitung tenaga yang hilang karena gesekan pada pipa besi tuang sepanjang 400 m, jika dilalui minyak 140 l/det. Dismeter pipa 200 mm, $\nu = 10^{-5} \text{ m}^2/\text{det}$, $g = 9,806 \text{ m/det}^2$

Penyelesaian :

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{4Q}{\pi D \nu} = \frac{4 \cdot 0,140}{\pi \cdot 0,2 \cdot 10^{-5}} = 89,127$$

Besi tuang $E = 0,25 \text{ mm} \rightarrow \frac{E}{D} = \frac{0,25 \text{ mm}}{200 \text{ mm}} = 0,00125$ } grafik MOODY
didapat $f = 0,023$

$$h_f = \frac{8fLQ^2}{\pi^2 g D^5} = \frac{8 \cdot 0,023 \cdot 400 \cdot 0,14^2}{\pi^2 \cdot 9,806 \cdot 0,2^5} = \underline{\underline{46,58 \text{ m}}}$$

Contoh tipe 2 :

Tenaga yang hilang karena gesekan pada pipa besi tuang sepanjang 400 m sebesar 46,58 m. Dismeter pipa = 200 mm, $\nu = 10^{-5} \text{ m}^2/\text{det}$, $g = 9,806 \text{ m/det}^2$
Hitung besarnya debit yang melalui pipa !

Penyelesaian :

Dicoba $f = 0,020$

$$V = \sqrt{\frac{2gDh_f}{fL}} = \sqrt{\frac{2 \cdot 9,806 \cdot 0,2 \cdot 46,58}{0,02 \cdot 400}} = 4,779 \text{ m/det}$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{4,779 \cdot 0,2}{10^{-5}} = 95,578$$

$$\frac{E}{D} = \frac{0,25}{200} = 0,00125$$

} grafik MOODY
didapat $f = 0,0235 \neq 0,020$

Dicoba $f = 0,023$

$$V = 4,456 \text{ m/det} \rightarrow Re = 89,127$$

$$\frac{E}{D} = 0,00125$$

} grafik MOODY
didapat $f = 0,023 \rightarrow \text{OK}$

Jadi $Q = \frac{1}{4} \pi D^2 V$

$$= \frac{1}{4} \pi \cdot 0,2^2 \cdot 4,456$$

$$= 0,140 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$= \underline{\underline{140 \text{ l/det}}}$$

Contoh tipe 3 :

Rencanakan diameter pipa bulat dari besi tuang sepanjang 400 m yang akan dilalui debit = 140 l/det, jika disyaratkan kehilangan tenaga tidak boleh lebih dari 46,58 m. $\nu = 10^{-5} \text{ m}^2/\text{det}$, $g = 9,806 \text{ m/det}^2$.

Penyelesaian.

Dicoba $f = 0,020$

$$D = \left(\frac{8fLQ^2}{\pi^2 g h_f} \right)^{1/5} = 0,194 \text{ m}$$

$$\frac{E}{D} = \frac{0,25}{194} = 0,0013$$

$$Re = \frac{4Q}{\pi D \nu} = 91653$$

grafik MOODY.
didapat $f = 0,0228 \neq 0,020$

Dicoba $f = 0,023$

$$D = 0,200 \text{ m}$$

$$\frac{E}{D} = 0,00125$$

$$Re = 91653$$

dari grafik MOODY
didapat $f = 0,023 \rightarrow OK$.

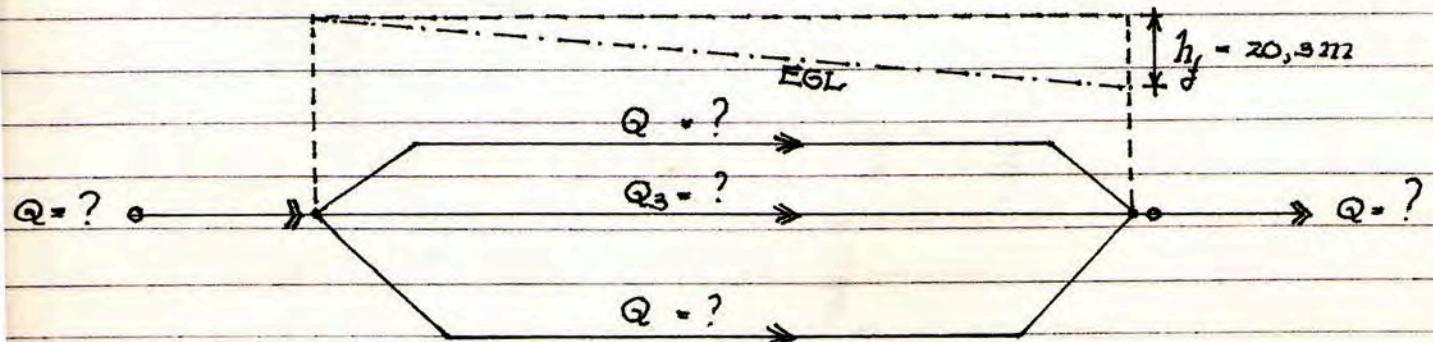
Jadi diameter pipa :

$$D = 200 \text{ mm}$$

Contoh pipa paralel :

Tiga buah pipa paralel dengan kehilangan tenaga total diantara ujungnya adalah 20,3 m. Hitung debit masing² pipa jika "minor losses" diabaikan!
 $\rho = 1000 \text{ kg/m}^3$, $\nu = 1,02 \cdot 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$, $g = 9,81 \text{ m/det}^2$.

Pipa	L (m)	d (cm)	E (mm)
1	100	8	0,24
2	150	6	0,12
3	80	4	0,20



Penyelesaian :

Cara penyelesaian sesuai dengan contoh tipe 2 :

Kunci :	Pipa	f	Q (m ³ /det)
	1	0,0272	0,0172
	2	0,0251	0,0071
	3	0,0379	0,0031
			<u><u>ΣQ = 0,0275</u></u>

Contoh pipa seri :

Suatu sistim pipa seri terdiri dari 3 buah pipa dengan dimensi sbb :

Pipa	L (m)	D (cm)	E
1	300	30	besi tuang baru
2	150	20	besi tuang baru
3	250	25	besi tuang baru

Kehilangan tenaga total adalah sebesar 10 m. Hitung debit yang melalui pipa jika "minor losses" diabaikan ! ($\nu = 1,139 \cdot 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$, $g = 9,81 \text{ m/det}^2$)

Penyelesaian :

Untuk pipa besi tuang baru $E = 0,25 \text{ mm}$, maka :

$$E/D_1 = 0,00083$$

$$E/D_2 = 0,00125$$

$$E/D_3 = 0,001$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{4Q}{\pi D \nu} ; Q = \frac{1}{4} \pi D_1^2 V_1 = \frac{1}{4} \pi D_2^2 V_2 = \frac{1}{4} \pi D_3^2 V_3$$

$$Re_1 = \frac{V_1 D_1}{\nu} = \frac{0,30 V_1}{1,139 \cdot 10^{-6}} = 263388,9377 V_1$$

$$Re_2 = \frac{D_1}{D_2} Re_1 = 1,5 Re_1$$

$$Re_3 = \frac{D_1}{D_3} Re_1 = 1,2 Re_1$$

Kehilangan tenaga total :

$$h_L = f_1 \frac{L_1}{D_1} \frac{V_1^2}{2g} + f_2 \frac{L_2}{D_2} \frac{V_2^2}{2g} + f_3 \frac{L_3}{D_3} \frac{V_3^2}{2g}$$

$$10 = \left(f_1 \frac{300}{0,3} + f_2 \frac{150}{0,2} \cdot \left(\frac{30}{20}\right)^4 + f_3 \frac{250}{0,25} \cdot \left(\frac{30}{25}\right)^4 \right) \frac{V_1^2}{2g}$$

$$10 = (1000 f_1 + 3796,875 f_2 + 2073,6 f_3) \frac{V_1^2}{2g}$$

$$V_1 = \left(\frac{196,2}{1000 f_1 + 3796,875 f_2 + 2073,6 f_3} \right)^{1/2}$$

dicoba nilai f dengan asumsi hidrolis kasar :
 (persamaan V)

$$\begin{aligned} f_1 &= 0,0192 \\ f_2 &= 0,0212 \\ f_3 &= 0,0200 \end{aligned}$$

didapat $V_1 = 1,18 \text{ m/det}$ sehingga :

$$Re_1 = 3,1 \cdot 10^5$$

$$Re_2 = 4,7 \cdot 10^5$$

$$Re_3 = 3,7 \cdot 10^5$$

dari grafik **MOODY** didapat

$$f_1 = 0,020 \approx 0,0192$$

$$f_2 = 0,021 \approx 0,0212$$

$$f_3 = 0,0205 \approx 0,0200$$

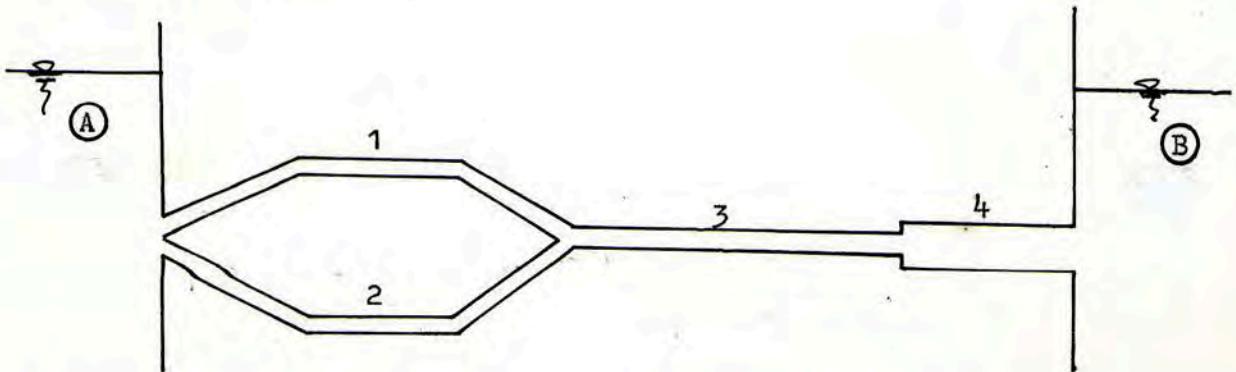
Jadi asumsi $f_{1,2,3}$ sudah betul maka :

$$Q = \frac{1}{4} \pi D_1^2 \cdot V_1 = \frac{1}{4} \pi \cdot 0,3^2 \cdot 1,18 = \underline{\underline{0,0834 \text{ m}^3/\text{det}}}$$

1. Dua buah kolam dihubungkan dengan sistim pipa seperti tampak dalam gambar :

Pipa	L(m)	D(inch)	Jenis pipa
1	500	10	besi tuang
2	600	12	besi tuang
3	1000	15	baja komersial
4	400	20	baja komersial

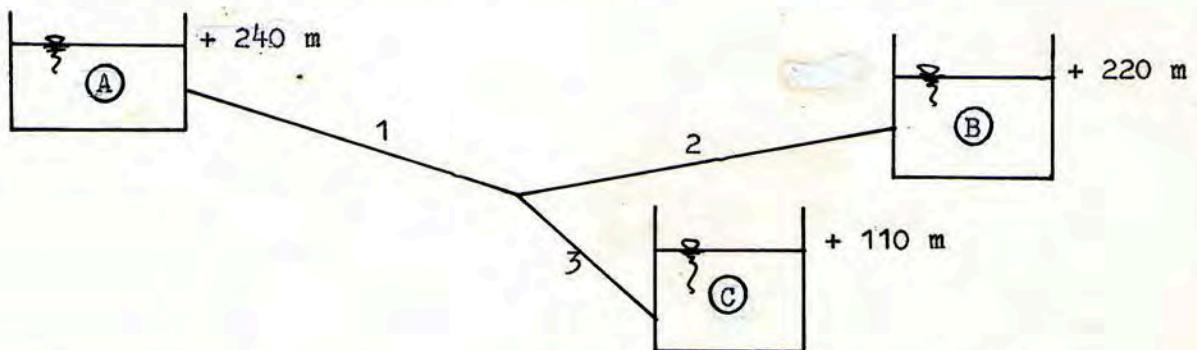
Elevasi kolam A + 225 m dan debit yang melalui pipa 1 adalah 1000 l/det. Hitung debit masing-masing pipa dan berapa elevasi kolam B. Tentukan pula tipe aliran tiap pipa.



2. Tiga Kolam Tando dihubungkan dengan sistim pipa seperti tampak dalam gambar :

Pipa	L(m)	D(inch)	f
1	1500	30	0,016
2	500	25	0,014
3	350	20	0,018

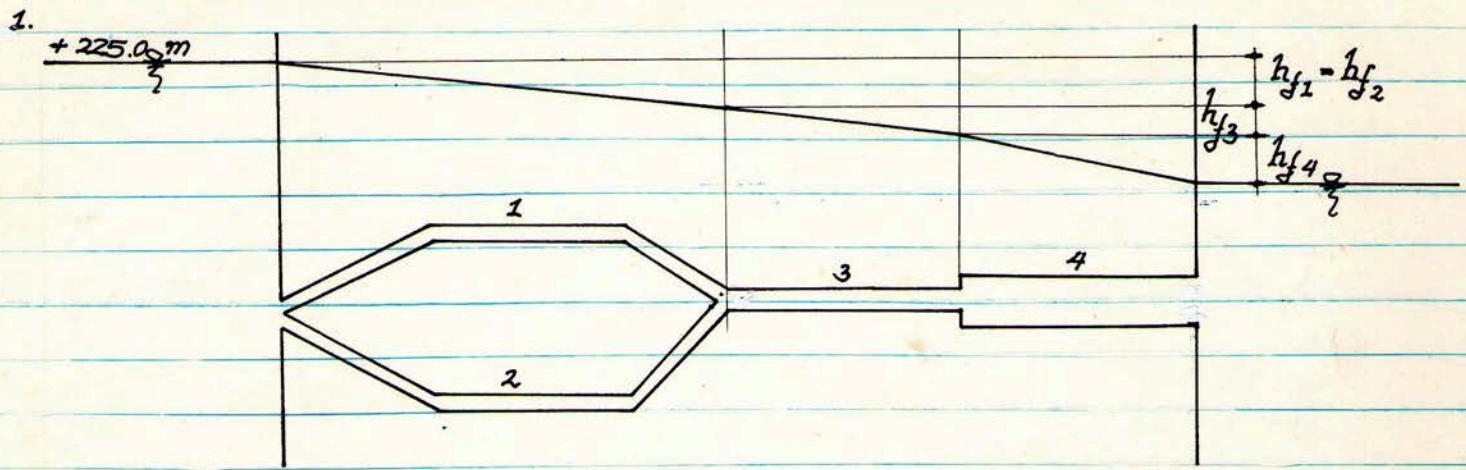
Tentukan arah aliran dan debit masing-masing pipa.



Catatan : untuk kedua soal diatas diambil nilai $g = 9,8 \text{ m/det}^2$
 $\nu = 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$
 $\gamma = 1 \text{ t/m}^3$

kehilangan tinggi tenaga sekunder diabaikan !

Penyelesaian :



Kehilangan tinggi sekunder diabaikan.

Pipa 1 :

$$Q = 1000 \text{ l/det} = 1 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$D = 10'' = 10 \cdot 2,54 \text{ cm} = 25,4 \text{ cm} = 0,254 \text{ m}$$

$$A = \frac{1}{4} \pi D^2 = 0,0507 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{1}{0,0507} = 19,735 \text{ m/det}$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = 5 \cdot 10^6$$

Pipa besi tuang $E = 0,00085'$ $\rightarrow \frac{E}{D} = \frac{0,00085 \cdot 12}{10} = 0,001$ } dengan grafik
 MOODY didapat

$f = 0,0198$ dan tipe pengaliran : turbulen sempurna.

$$h_{f1} = f_1 \cdot \frac{L_1}{D_1} \cdot \frac{V_1^2}{2g} = 0,0198 \cdot \frac{500}{0,254} \cdot \frac{19,735^2}{2 \cdot 9,8} = 774,5 \text{ m}$$

Pipa 2 :

$$h_{f2} = f_2 \cdot \frac{L_2}{D_2} \cdot \frac{V_2^2}{2g} = f_2 \cdot \frac{L_2}{D_2} \cdot \frac{Q_2^2}{2g \cdot \frac{1}{16} \pi^2 D_2^4}$$

$$= \frac{8f_2 L_2 Q_2^2}{g \pi^2 D^5} \rightarrow \text{Jadi } Q_2 = \sqrt{\frac{g \pi^2 D_2^5 \cdot h_{f2}}{8f_2 L_2}}$$

$$Q_2 = \sqrt{\frac{9,8 \pi^2 \cdot (12 \cdot 0,0254)^5 \cdot 774,5}{8 \cdot f_2 \cdot 600}} = \frac{0,2026}{f_2^{1/2}}$$

Dicoba $f_2 = 0,0193$

$$Q_2 = 1,458 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$V_2 = \frac{Q_2}{A_2} = \frac{1,458}{\frac{1}{4} \pi (12 \cdot 0,0254)^2} = 19,98 \text{ m/det}$$

$$D_2 = 12 \cdot 0,0254 = 0,3048 \text{ m}$$

$$Re_2 = \frac{V_2 D_2}{\nu} = \frac{19,98 \cdot 0,3048}{10^{-6}} = 6 \cdot 10^6$$

$$\frac{E}{D_2} = \frac{0,00085 \cdot 12}{12} = 0,00085$$

dengan grafik MOODY didapat $f_2 = 0,0192 \approx f_2 \text{ lama} = 0,0193$

tipe pengaliran turbulen sempurna

Jadi $Q_2 = \underline{1,458 \text{ m}^3/\text{det}}$

$$Q_3 = Q_1 + Q_2 = 1 + 1,458 = \underline{2,458 \text{ m}^3/\text{det}}$$

$$D_3 = 15 \cdot 0,0254 = 0,381 \text{ m}$$

$$V_3 = \frac{Q_3}{A_3} = \frac{2,458}{\frac{1}{4} \pi \cdot 0,381^2} = 22,35 \text{ m/det}$$

$$Re_3 = \frac{VD}{\nu} = \frac{22,35 \cdot 0,381}{10^{-6}} = 8,5 \cdot 10^6$$

$$\frac{E}{D} = \frac{0,00015 \cdot 12}{15} = 0,00012$$

dari grafik MOODY didapat $f_3 = 0,0122$, pengaliran: transisi

$$h_{f3} = f_3 \frac{L_3}{D_3} \frac{V_3^2}{2g} = 0,0122 \cdot \frac{1000}{0,381} \cdot \frac{22,35^2}{2 \cdot 9,8} = \underline{816,1 \text{ m}}$$

$$Q_4 = Q_3 = \underline{2,458 \text{ m}^3/\text{det}}$$

$$D_4 = 20 \cdot 0,0254 = 0,508 \text{ m}$$

$$V_4 = \frac{Q_4}{A_4} = 12,13 \text{ m/det}$$

$$Re_4 = \frac{VD}{\nu} = 6 \cdot 10^6$$

$$\frac{E}{D} = \frac{0,00015 \cdot 12}{20} = 0,00009$$

dari grafik MOODY didapat $f_4 = 0,0121$, pengaliran: transisi

$$h_{f4} = f_4 \frac{L_4}{D_4} \frac{V_4^2}{2g} = \underline{71,52 \text{ m}}$$

$$h_f \text{ total} = h_{f1-2} + h_{f3} + h_{f4} = 774,50 + 816,10 + 71,52 = \underline{1662,12 \text{ m}}$$

Jadi elevasi muka air kolom B = $+225 - 1662,12 = \underline{-1437,12 \text{ m}}$

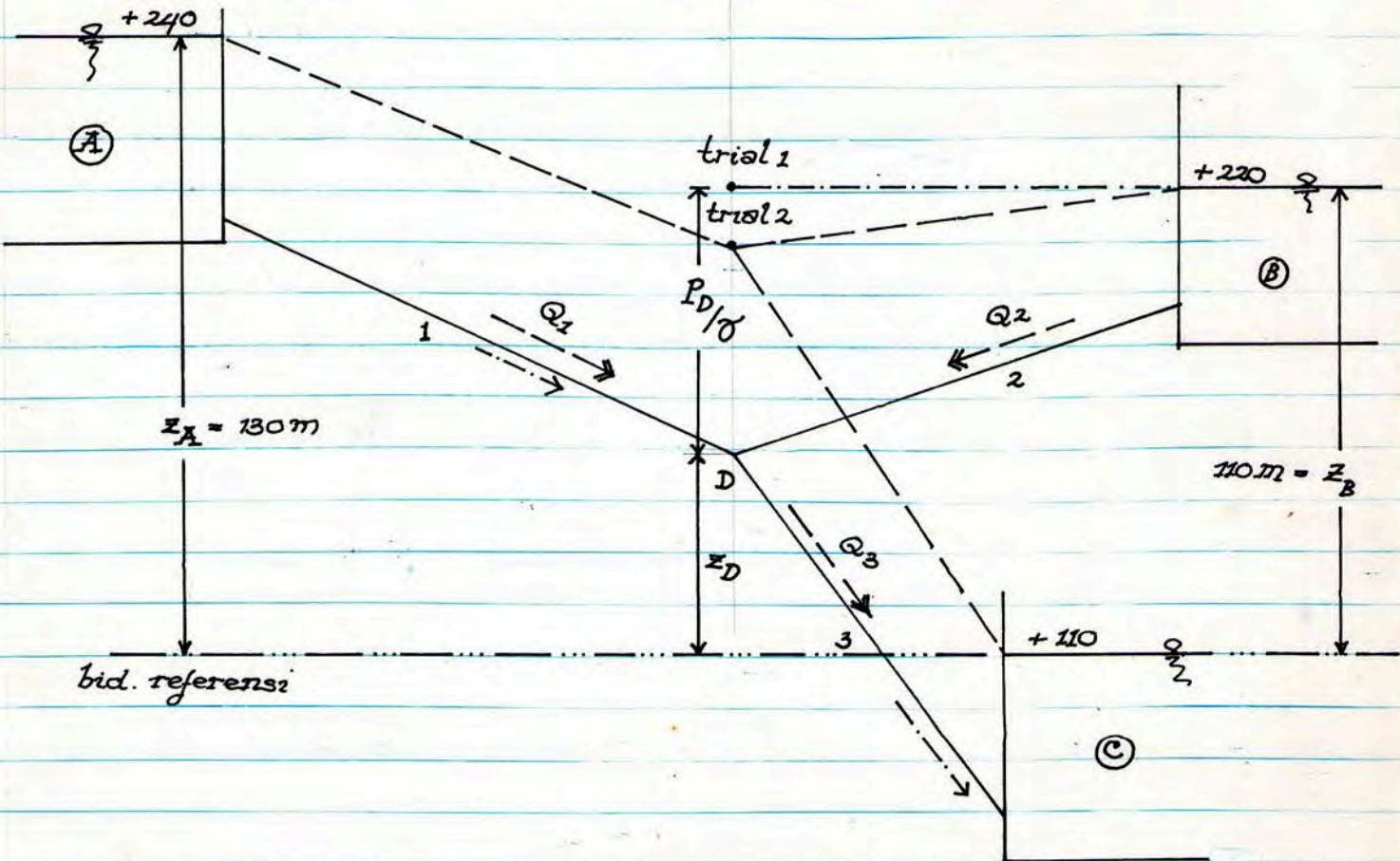
$$2) h_f = \frac{8fLQ^2}{g\pi^2 D^5} \longrightarrow Q = \left(\frac{g\pi^2 D^5 h_f}{8fL} \right)^{1/2}$$

$$Q_1 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 (30 \cdot 0,0254)^5 h_{f1}}{8 \cdot 0,016 \cdot 1500} \right)^{1/2} = 0,3597 h_{f1}^{1/2}$$

$$Q_2 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 (25 \cdot 0,0254)^5 h_{f2}}{8 \cdot 0,014 \cdot 500} \right)^{1/2} = 0,4222 h_{f2}^{1/2}$$

$$Q_3 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 (20 \cdot 0,0254)^5 h_{f3}}{8 \cdot 0,018 \cdot 350} \right)^{1/2} = 0,2548 h_{f3}^{1/2}$$

$$h_{f1} = z_A - (z_D + \frac{P_D}{\gamma}), \quad h_{f2} = \pm (z_B - (z_D + \frac{P_D}{\gamma})), \quad h_{f3} = (z_D + \frac{P_D}{\gamma}) - z_C$$



Trial 1 :

$$z_D + \frac{P_D}{g} = z_B = 220 - 110 = 110 \text{ m}$$

Jadi $h_{f2} = 0 \longrightarrow Q_2 = 0 \text{ m}^3/\text{det}$

$$h_{f1} = 130 - 110 = 20 \text{ m} \longrightarrow Q_1 = 1,609 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$h_{f3} = 110 - 0 = 110 \text{ m} \longrightarrow Q_3 = 2,672 \text{ m}^3/\text{det}$$

ternyata $Q_3 > Q_1$ jadi aliran air $\frac{A}{B} > D-C$

Trial 2 : Syarat $Q_1 + Q_2 = Q_3$

$z_D + \frac{P_D}{g}$ (m)	h_{f1} (m)	Q_1 (m ³ /det)	$h_{f2} = z_B - (z_D + \frac{P_D}{g})$ (m)	Q_2 (m ³ /det)	h_{f3} (m)	Q_3 (m ³ /det)
100	30	1,970	10	1,335	100	2,548
105	25	1,798	5	0,944	105	2,611
106	24	1,762	4	0,845	106	2,623
105,8	24,2	1,770	4,2	0,865	105,8	2,621
105,85	24,15	1,768	4,15	0,860	105,85	2,622
105,88	24,12	1,767	4,12	0,857	105,88	2,622
105,90	24,10	1,766	4,10	0,855	105,90	2,622

Check:

$$\text{Pada } z_D + \frac{p_D}{\rho} = 105,90 \text{ m} \longrightarrow Q_1 + Q_2 = 1,766 + 0,855 = 2,621 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$\approx Q_3 = 2,622 \text{ m}^3/\text{det}$$

Jadi arah aliran A \longrightarrow D \longrightarrow C dengan $Q_1 = 1,766 \text{ m}^3/\text{det}$

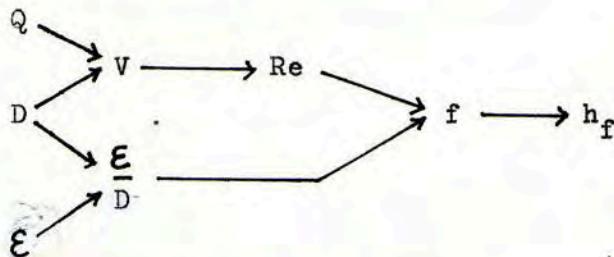
B \longrightarrow D \longrightarrow C dengan $Q_2 = 0,855 \text{ m}^3/\text{det}$

$Q_3 = 2,622 \text{ m}^3/\text{det}$

Soal Wajib :

1. Sejenis minyak mempunyai kekentalan kinematik $\nu = 8,5 \cdot 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$ mengalir melalui pipa bulat dari besi digalvanisasi (nilai ϵ dapat dilihat dari tabel/grafik). Debit minyak 500 l/det dan diameter pipa 1 ft. Hitung kehilangan tenaga karena gesekan tiap 100 m' panjang pipa dan tentukan tipe pengalirannya. ($g = 9,8 \text{ m/det}^2$)

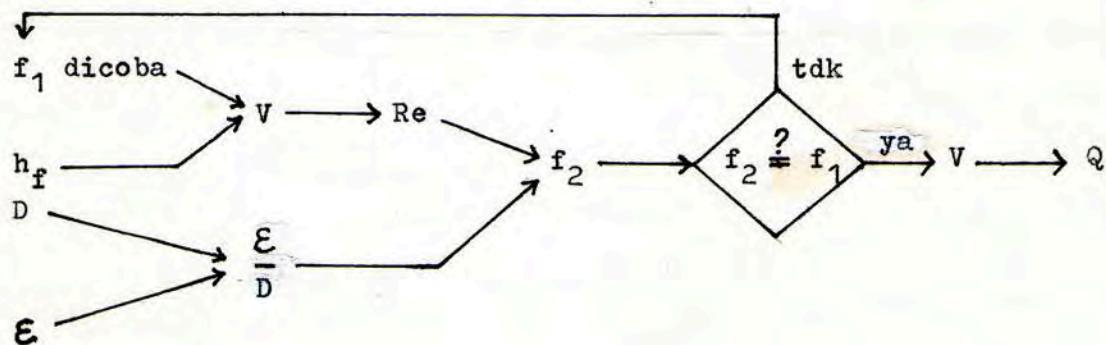
Skema hitungan :



2. Sebuah tandon air rumah tangga dihubungkan dengan kran dalam rumah dengan pipa besi ($\epsilon = 0,003 \text{ ft}$) diameter 1 inch sepanjang 20 m. Berapa l/menit debit yang melalui pipa jika ternyata kehilangan tenaga karena gesekan 110 cm dan sebutkan tipe alirannya.

$g = 9,8 \text{ m/det}^2$, $\nu = 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$

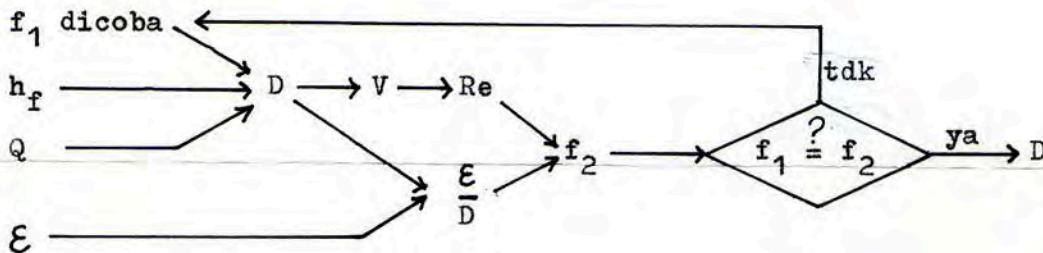
Skema hitungan :



Soal Pilihan :

3. Direncanakan suatu pipa besi tuang diaspal untuk membawa debit sebesar 700 l/det. Rencanakan dimensi pipa bulat tersebut (cm) jika disyaratkan kehilangan tenaga karena gesekan sebesar 25 cm untuk setiap m' panjang pipa (ambil nilai $g = 9,8 \text{ m/det}^2$, $\nu = 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$)

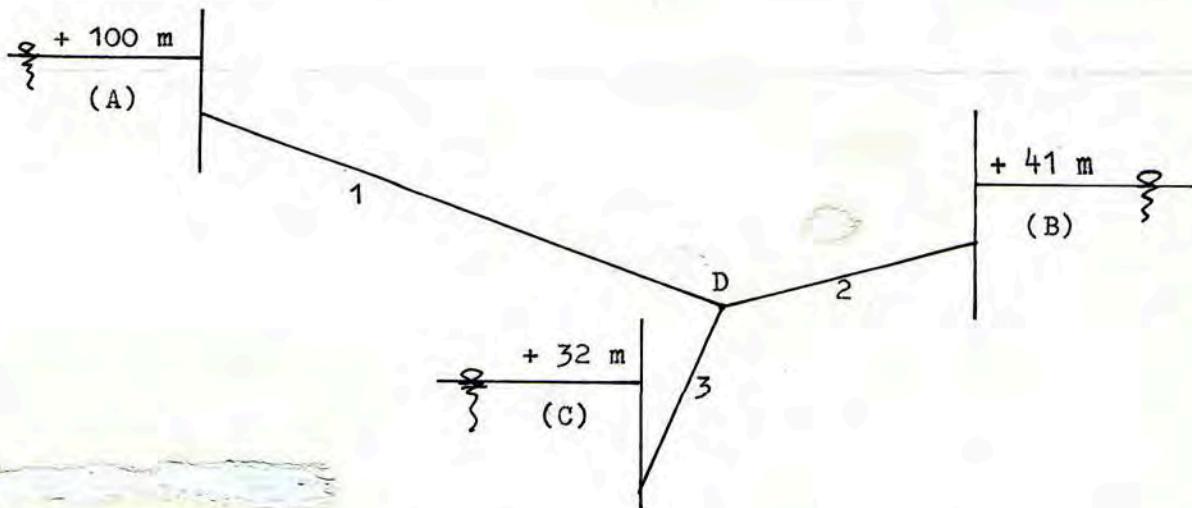
Skema hitungan :



3. Tiga kolam tando dihubungkan dengan sistim pipa sbb :

Pipa	L (m)	D (cm)	f
1	1000	50	0,016
2	300	35	0,014
3	200	30	0,015

Tentukan arah dan besar debit masing-masing pipa. $g = 9,8 \text{ m/det}^2$



- Petunjuk :
- Hanya diperkenankan menggunakan grafik MOODY.
 - Kehilangan tenaga sekunder diabaikan.
 - Setiap mahasiswa mengerjakan 2 soal wajib dan 1 soal pilihan.
 - Boleh menggunakan skema hitungan yang lain dari yang tertulis diatas.

1. Sejenis minyak mempunyai kekentalan kinematik $\nu = 8,5 \cdot 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$ mengalir melalui pipa bulat dari besi digalvanisasi (nilai ϵ lihat grafik/tabel). Debit minyak 500 l/det dan diameter pipa 1 ft . Hitung kehilangan tenaga karena gesekan tiap 100 m panjang pipa dan tentukan tipe pengalirannya! ($g = 9,8 \text{ m/det}^2$)

Penyelesaian.

$$D = 1 \text{ ft} = 0,3048 \text{ m}$$

$$A = \frac{1}{4} \pi D^2 = \frac{1}{4} \pi \cdot 0,3048^2 = 0,073 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{0,500}{0,073} = 6,85 \text{ m/det}$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{6,85 \cdot 0,3048}{8,5 \cdot 10^{-6}} = 2,5 \cdot 10^5$$

Utk besi digalvanisasi dari tabel didapat $\epsilon = 0,0005 \text{ ft}$

$$\frac{\epsilon}{D} = \frac{0,0005}{1} = 0,0005$$

$$Re = 2,5 \cdot 10^5$$

} dr Moody diagram didapat :
 $f = 0,0185$ dan aliran daerah transisi

Kehilangan tenaga krn gesekan tiap 100 m pipa :

$$h_f = f \cdot \frac{L}{D} \cdot \frac{V^2}{2g} = 0,0185 \cdot \frac{100}{0,3048} \cdot \frac{6,85^2}{2 \cdot 9,8} = \underline{\underline{14,54 \text{ m}}}$$

2. Sebuah tandan air rumah tangga dihubungkan dengan kran dalam rumah dengan pipa besi ($\epsilon = 0,003 \text{ ft}$) diameter 1 inch sepanjang 20 m . Berapa l/merit debit yang melalui pipa jika ternyata kehilangan tenaga karena gesekan 110 cm dan tentukan tipe alirannya.

$$g = 9,8 \text{ m/det}^2, \nu = 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$$

Penyelesaian :

$$D = 1 \text{ inch} = 2,54 \text{ cm}$$

$$A = \frac{1}{4} \pi D^2 = \frac{1}{4} \pi \cdot 2,54^2 = 5,067 \text{ cm}^2$$

$$\frac{\epsilon}{D} = \frac{0,003 \cdot 12}{1} = 0,036$$

Trial $f = 0,060$

$$h_f = f \cdot \frac{L}{D} \cdot \frac{V^2}{2g} \rightarrow V = \left(\frac{2gD h_f}{fL} \right)^{1/2}$$

$$= \left(\frac{2 \cdot 980 \cdot 2,54 \cdot 110}{f \cdot 2000} \right)^{1/2} = \left(\frac{273,812}{f} \right)^{1/2}$$

$$V = \left(\frac{273,812}{0,060} \right)^{1/2} = 67,55 \text{ cm/det}$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{67,55 \cdot 2,54}{10^{-2}} = 1,7 \cdot 10^4$$

$$\frac{E}{D} = 0,036$$

} dari grafik Moody didapat
 $f = 0,064 \neq f = 0,060$.

Dicoba $f = 0,065$

$$V = \left(\frac{273,812}{0,065} \right)^{1/2} = 64,90 \text{ cm/det}$$

$$Re = \frac{64,90 \cdot 2,54}{10^{-2}} = 1,6 \cdot 10^4$$

$$\frac{E}{D} = 0,036$$

} dari grafik Moody didapat
 $f = 0,064 \neq f_{lama} = 0,065$.

Dipakai $f = 0,064$

$$V = \left(\frac{273,812}{0,064} \right)^{1/2} = 65,41 \text{ cm/det}$$

$$Q = AV = 5,067 \cdot 65,41 = 331 \text{ cm}^3/\text{det}$$

$$\text{Jadi } Q = 0,331 \times 60 = \underline{\underline{19,89 \text{ l/menit}}}$$

$$Re = \frac{65,41 \cdot 2,54}{10^{-2}} = 1,6 \cdot 10^4$$

$$\frac{E}{D} = 0,036$$

} dari grafik Moody didapat
 $f = 0,064 \rightarrow \text{OK}$

tipe aliran : pengaliran daerah transisi

3. Direncanakan suatu pipa besi tuang dipasang untuk membawa debit sebesar 700 l/det. Rencanakan diameter pipa (cm) jika disyaratkan kehilangan tenaga karena gesekan sebesar 25 cm untuk tiap m' pipa. (ambil nilai $g = 9,8 \text{ m/det}$, $\nu = 10^{-6} \text{ m}^2/\text{det}$).

Penyelesaian :

$$Q = 700 \text{ l/det} = 0,7 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$h_f = \frac{8fLQ^2}{g\pi^2 D^5} \longrightarrow D^5 = \frac{8 \cdot f \cdot 1 \cdot 0,7^2}{9,8 \cdot \pi^2 \cdot 0,25} = 0,1621 f \quad \dots \dots (1)$$

$$V = \frac{Q}{\frac{1}{4}\pi D^2} = \frac{0,7}{\frac{1}{4}\pi \cdot (0,1621 f)^{2/5}} = \frac{1,8454}{f^{2/5}} \quad \dots \dots (2)$$

$$Re = \frac{VD}{\nu} = \frac{\frac{1}{4}\pi D^2 \cdot V}{\nu \cdot \frac{1}{4}\pi D} = \frac{4Q}{\nu \pi D}$$

$$Re = \frac{0,7 \cdot 4}{10^{-6} \cdot \pi \cdot (0,162 f)^{1/5}} = \frac{1282460,835}{f^{1/5}} \dots (3)$$

Hitungan dikerjakan dengan "trial & error"

Pipa besi tuang diaspal mempunyai $E = 0,0004 \text{ ft} = 0,0004 \cdot 0,3048$
 $= 0,000122 \text{ m}$

"Trial & Error"

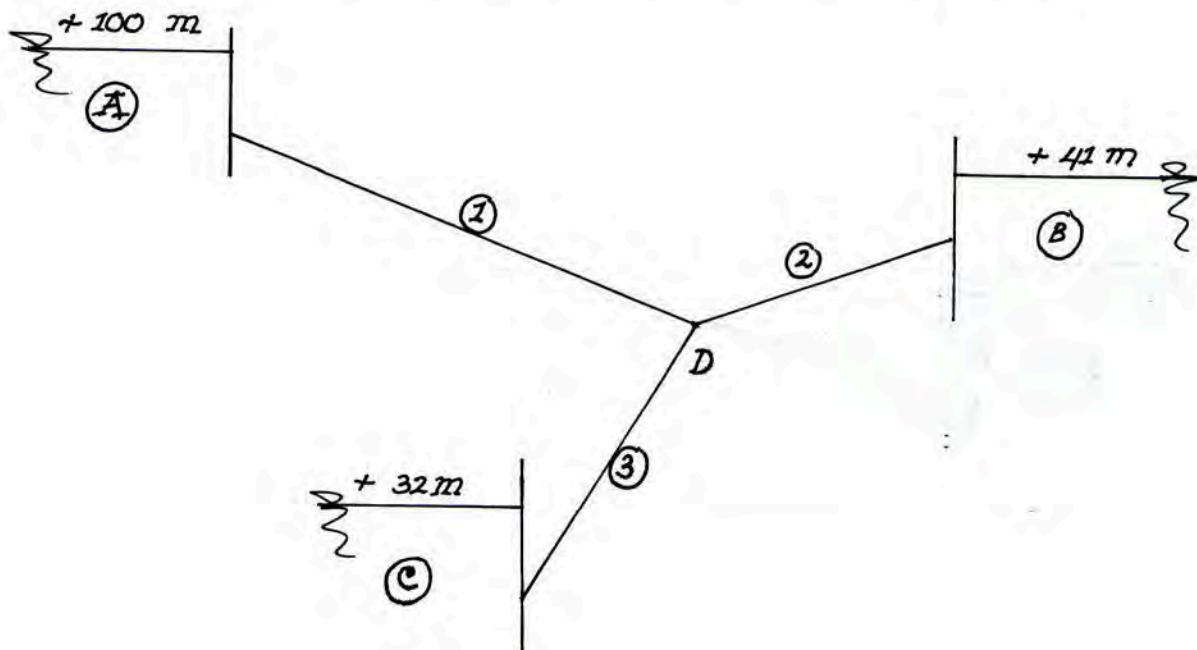
f_{trial}	$D \text{ (m)}$	$V \text{ (m/d)}$	Re	$\frac{E}{D}$	f dari grafik Moody
0,013	0,292	10,48	$3,1 \cdot 10^6$	0,00042	$0,0162 \neq 0,013$
0,0145	0,298	10,04	$3,0 \cdot 10^6$	0,00041	$0,0162 \neq 0,0145$
0,016	0,304	9,65	$2,9 \cdot 10^6$	0,0004	$0,0161 \neq 0,0161$
0,0161	0,304	9,62	$2,9 \cdot 10^6$	0,0004	$0,0161 \rightarrow \text{OK}$

Jadi dipakai diameter pipa $D = 30,4 \text{ cm}$

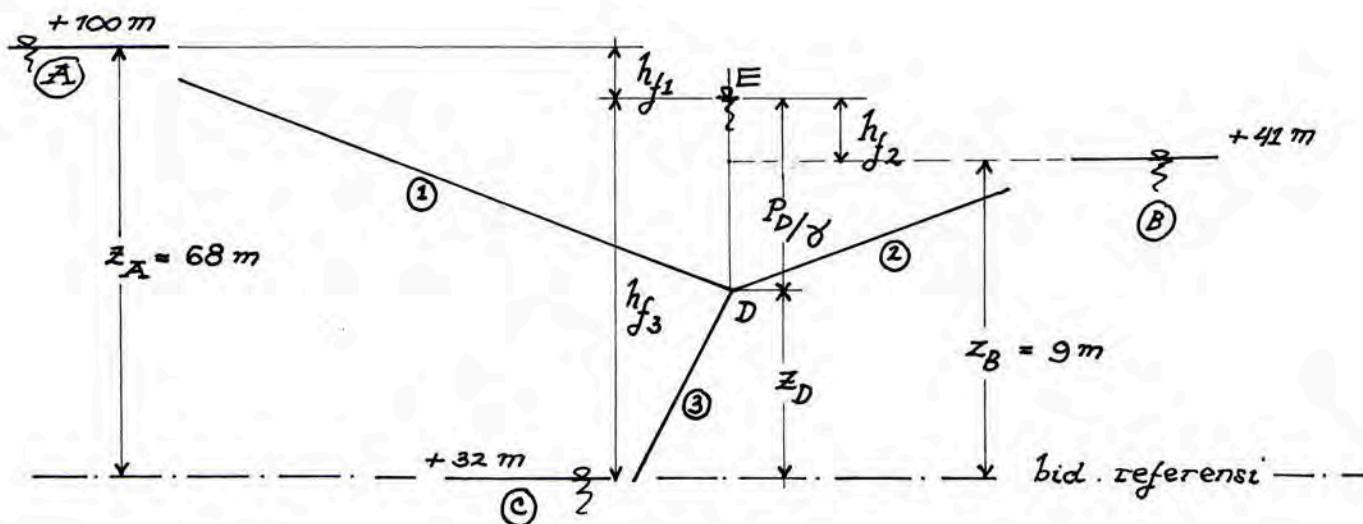
4. Tiga kolam tando dihubungkan dengan sistim pipa sbb :

Pipa	$L \text{ (m)}$	$D \text{ (cm)}$	f
1	1000	50	0,016
2	300	35	0,014
3	200	30	0,015

Tentukan arah dan besar debit masing-masing pipa jika $g = 9,8 \text{ m/d}^2$



Penyelesaian



$$h_f = \frac{8fLQ^2}{g\pi^2 D^5} \longrightarrow Q = \left(\frac{g\pi^2 D^5 h_f}{8fL} \right)^{1/2}$$

$$Q_1 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 \cdot 0,5^5 \cdot h_{f1}}{8 \cdot 0,016 \cdot 1000} \right)^{1/2} = 0,1537 h_{f1}^{1/2}$$

$$Q_2 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 \cdot 0,35^5 \cdot h_{f2}}{8 \cdot 0,014 \cdot 300} \right)^{1/2} = 0,1230 h_{f2}^{1/2}$$

$$Q_3 = \left(\frac{9,8 \cdot \pi^2 \cdot 0,30^5 \cdot h_{f3}}{8 \cdot 0,015 \cdot 200} \right)^{1/2} = 0,0990 h_{f3}^{1/2}$$

$$h_{f1} = z_A - (z_D + P_D/\gamma) = 68 - (z_D + P_D/\gamma)$$

$$h_{f2} = |z_B - (z_D + P_D/\gamma)| = |9 - (z_D + P_D/\gamma)|$$

$$h_{f3} = (z_D + P_D/\gamma) - z_C = (z_D + P_D/\gamma) - 0$$

Menesri arah aliran :

Pisal $z_D + P_D/\gamma = z_B = 9 \text{ m}$

$$h_{f1} = 68 - 9 = 59 \text{ m} \longrightarrow Q_1 = 1,18 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$h_{f2} = 9 - 9 = 0 \text{ m} \longrightarrow Q_2 = 0 \text{ m}^3/\text{d}$$

$$h_{f3} = 9 - 0 = 9 \text{ m} \longrightarrow Q_3 = 0,297 \text{ m}^3/\text{d}$$

$Q_1 > Q_3 \longrightarrow$ sehingga arah aliran $A \rightarrow D \rightarrow \begin{matrix} B \\ C \end{matrix}$

Pencari debit tiap pipa, syarat $Q_1 = Q_2 + Q_3$

$Z_D + P_D/\gamma$ (m)	h_{f1} (m)	Q_1 (m^3/d)	h_{f2} (m)	Q_2 (m^3/d)	h_{f3} (m)	Q_3 (m^3/d)	$Q_1 - Q_2 - Q_3$ (m^3/d)
26	42	0,996	17	0,507	26	0,505	- 0,016
25,5	42,5	1,002	16,5	0,499	25,5	0,4997	0,003
25,52	42,48	1,002	16,52	0,500	25,52	0,500	0,002
25,54	42,46	1,001	16,54	0,500	25,54	0,500	0,001
25,55	42,45	1,001	16,55	0,500	25,55	0,500	0,0008

Jadi $Q_1 = 1 \text{ m}^3/\text{det}$
 $Q_2 = 0,5 \text{ m}^3/\text{det}$
 $Q_3 = 0,5 \text{ m}^3/\text{det}$

UJIAN PERTAMA HIDROLIKA I

Tanggal : 9 Januari 1985

Waktu : 2 jam

Penguji : Ir. Djoko Luknanto

=====

1. Sebuah benda dengan diameter 2 mm bergerak lambat dalam air. Untuk menyelidiki besar gaya tahanannya, sebuah model yang 100 kali lebih besar digerakkan dalam gliserin dengan $V = 25$ cm/det. Gaya tahanan yang terukur pada model 1,5 Newton. Hitung besar kecepatan dan gaya tahanan yang sesungguhnya. Suhu air 20°C (Air : $\mu = 0,001$ kg/m.det; $\rho = 999$ kg/m³; Gliserin: $\mu = 1,5$ kg/m.det; $\rho = 1263$ kg/m³)

2. Gaya tahanan (K_D) yang dialami suatu benda (bola) yang bergerak dalam air dipengaruhi oleh beberapa faktor yaitu :

- ukuran bola itu sendiri (D)
- kecepatan bola (V)
- rapat massa cairan (ρ)
- kekentalan cairan (μ)

Dengan menggunakan analisa dimensi rumuskan hubungan antara K_D dengan keempat faktor/variabel di atas.

3. Titik A dan B dihubungkan oleh tiga buah pipa paralel dengan karakteristik nya sebagai berikut :

Pipa	L(m)	D(cm)	ϵ (mm)
1	100	15	0,24
2	125	10	0,12
3	75	8	0,20

Jika kehilangan tenaga antara titik A dan B sebesar 20,00 m dan minor losses sepanjang pipa diabaikan hitunglah debit masing-masing pipa. ($\rho = 1000$ kg/m³; $\nu = 1,02 \cdot 10^{-6}$ m²/det; $g = 9,8$ m/det²)

4. Titik A dan B dihubungkan oleh tiga pipa seri dengan dimensi sebagai berikut:

Pipa	L(m)	D(cm)	ϵ
1	350	35	besi tuang baru
2	200	20	besi tuang baru
3	150	30	besi tuang baru

Kehilangan tinggi tenaga total (tidak termasuk minor losses) sebesar 12,00 m. Hitung debit yang melalui pipa (minor losses diabaikan). ($\nu = 1,14 \cdot 10^{-6}$ m²/det; $g = 9,8$ m/det²).

PERHATIAN :

HANYA DIPERKENANKAN MEMBUKA GRAFIK MOODY YANG MASIH BERSIH

Jawaban Ujian I Hidrolika I UJB.

1. Benda bergerak didalam air : gaya kental berpengaruh besar, dipakai kriteria bilangan Reynolds.

$$\text{Jadi : } Re_p = 1 \implies \frac{\rho_r L_r V_r}{\mu_r} = 1$$

$$V_r = \frac{\mu_r}{\rho_r L_r}$$

$$\frac{V_p}{V_m} = \frac{(0,001/1,5)}{(999/1263)(1/100)}$$

$$= 0,084$$

$$\text{Jadi } V_p = 0,084 \cdot 25 = \underline{\underline{2,107 \text{ cm/det.}}}$$

Gaya tahanan $K_D = C_D \rho V^2 L^2$ dan $C_D = f(Re)$

$$Re_p = 1 \implies a. \quad V_r L_r = \mu_r / \rho_r$$

$$b. \quad Re_p = Re_m \implies (C_D)_p = (C_D)_m$$

$$(C_D)_r = 1.$$

$$(K_D)_r = (C_D)_r \rho_r V_r^2 L_r^2$$

$$\frac{(K_D)_p}{(K_D)_m} = 1 \cdot \rho_r \cdot \left(\frac{\mu_r}{\rho_r}\right)^2$$

$$= \rho_r^{-1} \cdot \mu_r^2$$

$$= (999/1263)^{-1} \cdot (0,001/1,5)^2 = 5,619 \cdot 10^{-7}$$

$$\text{Jadi } (K_D)_p = 5,619 \cdot 10^{-7} \cdot 1,5 = \underline{\underline{8,428 \cdot 10^{-7} \text{ Newton}}}$$

$$2. \quad K_D = f(D, V, \rho, \mu)$$

$$= C D^a V^b \rho^c \mu^d$$

analisa dimensi :

$$\frac{M}{LT^2} = L \cdot \left(\frac{L}{T}\right)^b \cdot \left(\frac{M}{L^3}\right)^c \cdot \left(\frac{M}{LT}\right)^d$$

ruas kanan & kiri harus sama :

$$\text{massa } M \rightarrow 1 = c + d \quad (I)$$

$$\text{panjang } L \rightarrow 1 = a + b - 3c - d \quad (II)$$

$$\text{waktu } T \rightarrow -2 = -b - d \quad (III)$$

$$\text{didapat (I) } c = 1 - d$$

$$(III) b = 2 - d$$

$$(II) 1 = a + 2 - d - 3(1 - d) - d \rightarrow a = 2 - d$$

$$\text{Sehingga } K_D = C \cdot D^{2-d} \cdot V^{2-d} \cdot \rho^{1-d} \cdot \mu^d$$

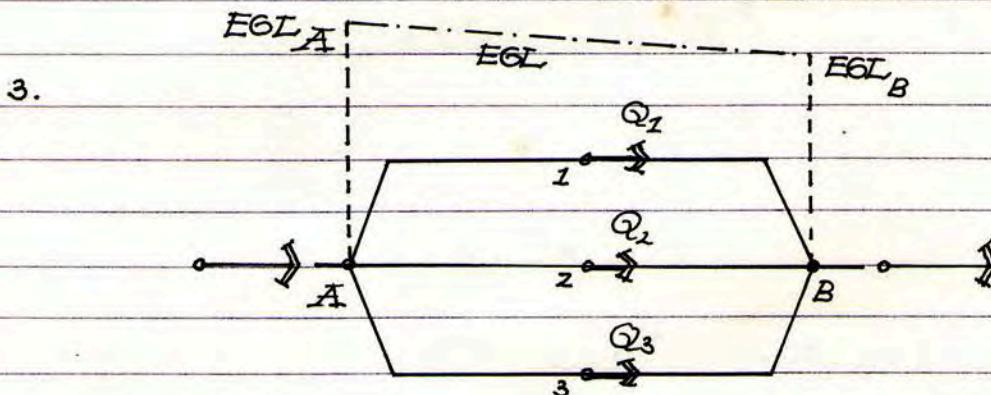
$$= CD^2 V^2 \rho \cdot \left(\frac{VD\rho}{\mu}\right)^{-d}$$

$$= CD^2 V^2 \rho \cdot (Re)^d$$

$$= C(Re)^d \cdot \rho \cdot V^2 \cdot D^2$$

$$\text{Jadi : } K_D = f(Re) \cdot \rho V^2 D^2$$

$$= C_D \cdot \rho V^2 D^2$$



$$\text{Rumus kehilangan tenaga : } h_f = f \frac{L}{D} \frac{V^2}{2g}$$

$$h_{f1} = h_{f2} = h_{f3} = h_{fAB} = 20,00 \text{ m.}$$

$$\text{Sehingga } V = \sqrt{\frac{2g h_f \cdot D}{f L}}$$

$$= \sqrt{2 \cdot 9,8 \cdot 20 \cdot \frac{D}{f L}}$$

$$= 19,799 \sqrt{\frac{D}{f L}}$$

Untuk pipa 1 : $L = 100 \text{ m}$, $D = 0,15 \text{ m}$, $\frac{\epsilon}{D} = 0,0016$

Trial :

$$f = 0,022 \rightarrow V = 19,799 \sqrt{\frac{0,15}{0,022 \cdot 100}}$$

$$V = 5,170 \text{ m/detik}$$

$$Re = \frac{VD}{\nu}$$

$$= \frac{5,170 \cdot 0,15}{1,02 \cdot 10^{-6}} = 7,6 \cdot 10^5$$

$$\frac{\epsilon}{D} = 0,0016$$

} diagram Moody : $f = 0,022 (= f_{lama})$

→ OK

$$Q_1 = \frac{1}{4} \pi D^2 V$$

$$= \frac{1}{4} \pi 0,15^2 \cdot 5,17 = 0,091 \text{ m}^3/\text{det} = \underline{\underline{91,361 \text{ liter/detik}}}$$

Untuk pipa 2 : $L = 125 \text{ m}$, $D = 0,10 \text{ cm}$, $\frac{\epsilon}{D} = 0,0012$

Trial :

$$f = 0,020 \rightarrow V = 19,799 \sqrt{\frac{0,10}{0,020 \cdot 125}} = 3,96 \text{ m/detik}$$

$$Re = \frac{3,96 \cdot 0,10}{1,02 \cdot 10^{-6}} = 3,9 \cdot 10^5$$

$$\frac{\epsilon}{D} = 0,0012$$

} diagram Moody .

$$f = 0,021 \neq f_{lama} = 0,020$$

$$f = 0,021 \rightarrow V = 3,864 \text{ m/detik}$$

$$Re = 3,8 \cdot 10^5$$

$$\frac{\epsilon}{D} = 0,0012$$

} diagram Moody :

$$f = 0,022 \neq f_{lama} = 0,021$$

$$f = 0,022 \rightarrow V = 3,76 \text{ m/detik}$$

$$Re = 3,7 \cdot 10^5$$

$$\frac{\epsilon}{D} = 0,0012$$

} diagram Moody

$$f = 0,022 (= f_{lama})$$

→ OK

$$Q_2 = \frac{1}{4} \pi 0,1^2 \cdot 3,76 = 0,0296 \text{ m}^3/\text{det} = \underline{\underline{29,531 \text{ liter/detik}}}$$

Untuk pipa 3 : $L = 75 \text{ m}$, $D = 0,08 \text{ m}$, $\frac{E}{D} = 0,0025$

Trial

$$f = 0,028 \rightarrow V = 3,864 \text{ m/det}$$

$$Re = 3,03 \cdot 10^5$$

$$\frac{E}{D} = 0,0025$$

} diagram Moody
 $f = 0,0255 \neq f_{lama}$

$$f = 0,026 \rightarrow V = 4,010 \text{ m/det}$$

$$Re = 3,15 \cdot 10^5$$

$$\frac{E}{D} = 0,0025$$

} diagram Moody
 $f = 0,0255 \neq f_{lama}$

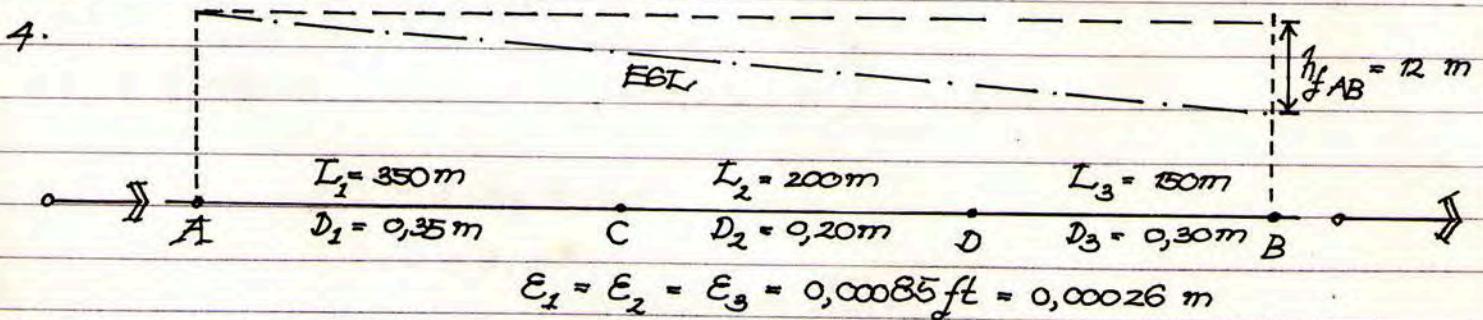
$$f = 0,0255 \rightarrow V = 4,05 \text{ m/det}$$

$$Re = 3,18 \cdot 10^5$$

$$\frac{E}{D} = 0,0025$$

} diagram Moody
 $f = 0,0255 = f_{lama}$
 \rightarrow OK

$$Q_3 = \frac{1}{4} \pi \cdot 0,08^2 \cdot 4,05 \cdot 1000 = \underline{\underline{20,358 \text{ liter/detik}}}$$



$$\frac{E}{D_1} = 0,00074$$

$$\frac{E}{D_2} = 0,0018$$

$$\frac{E}{D_3} = 0,00087$$

Trial 1 : dianggap hidrolis kasar & turbulen sempurna, dari grafik Moody didapat :

$$f_1 = 0,0185$$

$$f_2 = 0,021$$

$$f_3 = 0,0195$$

Rumus
$$h_f = f \cdot \frac{L}{D} \cdot \frac{V^2}{2g}$$

$$h_{f1} + h_{f2} + h_{f3} = 12 \text{ m}$$

$$Q_1 = Q_2 = Q_3 \implies \frac{1}{4} \pi D_1^2 V_1 = \frac{1}{4} \pi D_2^2 V_2 = \frac{1}{4} \pi D_3^2 V_3$$

$$0,35^2 V_1 = 0,20^2 V_2 = 0,30^2 V_3$$

$$V_2 = \left(\frac{0,35}{0,20}\right)^2 V_1 = 1,75^2 V_1$$

$$V_3 = \left(\frac{0,35}{0,30}\right)^2 V_1 = 1,167^2 V_1$$

$$\frac{h_f}{f_1} = f_1 \cdot \frac{350}{0,35} \cdot \frac{V_1^2}{2 \cdot 9,8}$$

$$= 51,02 f_1 V_1^2$$

$$\frac{h_f}{f_2} = f_2 \cdot \frac{200}{0,2} \cdot \frac{V_2^2}{2 \cdot 9,8}$$

$$= 51,02 f_2 V_2^2 = 51,02 f_2 (1,75^2 V_1)^2$$

$$= 478,52 f_2 V_1^2$$

$$\frac{h_f}{f_3} = f_3 \cdot \frac{150}{0,30} \cdot \frac{(1,167^2 V_1)^2}{2 \cdot 9,8}$$

$$= 47,26 f_3 V_1^2$$

$$\Sigma h_f = 51,02 f_1 V_1^2 + 478,52 f_2 V_1^2 + 47,26 f_3 V_1^2$$

$$V_1 = \sqrt{\frac{12}{51,02 f_1 + 478,52 f_2 + 47,26 f_3}}$$

Trial 1 : $f_1 = 0,0185$, $f_2 = 0,021$, $f_3 = 0,0195$

didapat :

$$V_1 = 1,004 \text{ m/det}, \quad V_2 = 3,073 \text{ m/det}, \quad V_3 = 1,366 \text{ m/det}$$

$$Re_1 = 3,1 \cdot 10^5, \quad Re_2 = 5,4 \cdot 10^5, \quad Re_3 = 3,6 \cdot 10^5$$

$$\frac{\epsilon}{D_1} = 0,00074, \quad \frac{\epsilon}{D_2} = 0,0013, \quad \frac{\epsilon}{D_3} = 0,00087$$

dari diagram Moody didapat :

$$f_1 = 0,0195 \neq f_1 \text{ lama} = 0,0185$$

$$f_2 = 0,0215 \neq f_2 \text{ lama} = 0,0210$$

$$f_3 = 0,020 \neq f_3 \text{ lama} = 0,0195$$

Trial 2 : $f_1 = 0,0195$ $f_2 = 0,0215$ $f_3 = 0,020$
 didapat

$V_1 = 0,991 \text{ m/det}$ $V_2 = 3,034 \text{ m/det}$ $V_3 = 1,348 \text{ m/det}$
 $Re_1 = 3,04 \cdot 10^5$ $Re_2 = 5,3 \cdot 10^5$ $Re_3 = 3,5 \cdot 10^5$

dari grafik Moody didapat :

$f_1 = 0,0195 \rightarrow \text{OK}$
 $f_2 = 0,0215 \rightarrow \text{OK}$
 $f_3 = 0,020 \rightarrow \text{OK}$

Jadi debit yg melalui pipa :

$$Q_1 = \frac{1}{4} \pi D_1^2 V_1$$

$$= 0,25 \cdot \pi \cdot 0,35^2 \cdot 0,991 \cdot 1000 = 95,345 \text{ liter/detik}$$

$$Q_2 = \frac{1}{4} \pi D_2^2 V_2$$

$$= 0,25 \cdot \pi \cdot 0,20^2 \cdot 3,034 \cdot 1000 = 95,316 \text{ liter/detik}$$

$$Q_3 = \frac{1}{4} \pi D_3^2 V_3$$

$$= 0,25 \cdot \pi \cdot 0,30^2 \cdot 1,348 \cdot 1000 = 95,285 \text{ liter/detik}$$

Jadi $Q \approx 95,315 \text{ liter/detik}$

UJIAN AKHIR HIDROLIKA I
 TANGGAL : 25 JANUARI 1985
 WAKTU : 3 JAM
 PENGUJI : IR. DJOKO LUKNANTO

BUKU TERBUKA

1. Sebuah sistem jaringan pipa ABC terdiri dari sebuah pompa di titik A, kolam tando di titik C dan tiga buah pipa. Pompa A memompa air dari suatu mata air ke kolam tando melalui ketiga pipa di atas dengan debit 141,5 l/detik. Dari titik A air melalui pipa 1 menuju titik B. Di titik B pipa bercabang menjadi dua yaitu pipa 2 dan 3, kedua pipa ini bertemu pada kolam tando C yang mempunyai elevasi muka air + 101,00 m.
 Hitung tinggi tenaga yang hilang dari titik A s/d C dan gambar "Energy Grade-Line" (EGL)-nya. Hitung pula debit masing-masing pipa dan sifat pengalirannya. Karakteristik masing-masing pipa adalah sebagai berikut :

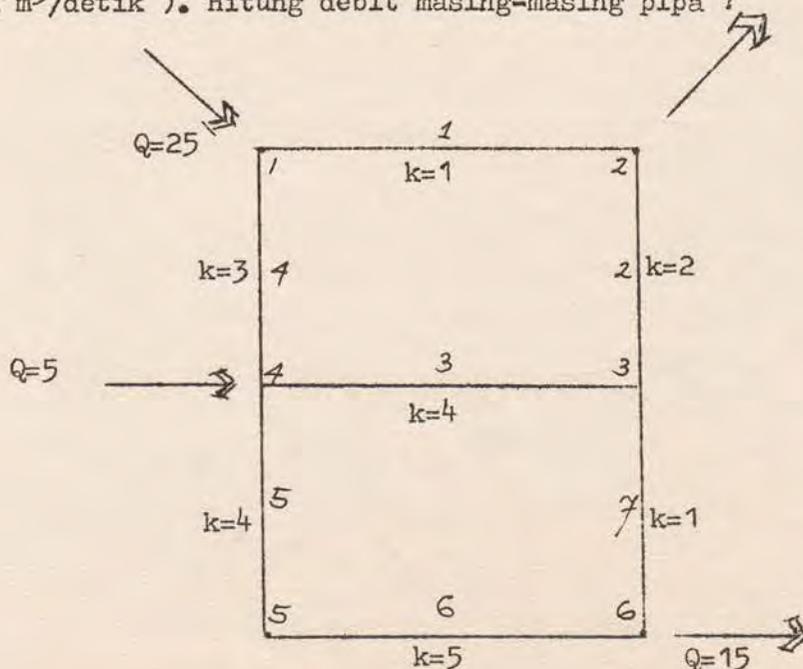
Pipa	L(m)	Diameter (mm)	f
1	4877	406	0,020
2	3048	254	0,022
3	3353	203	0,018

2. Sebuah sistem tiga buah kolam tando A, B dan C dihubungkan dengan 4 buah pipa. Keempat buah pipa tersebut bertemu pada sebuah titik D. Kolam tando A mempunyai elevasi + 250,00 m berhubungan dengan titik D melalui 2 buah pipa yaitu pipa 1 dan 2. Kolam tando B mempunyai elevasi + 220,00 m berhubungan dengan titik D melalui pipa 3. Kolam tando C mempunyai elevasi + 105,00 m berhubungan dengan titik D melalui pipa 4. Hitung debit yang melalui masing-masing pipa.

Karakteristik masing-masing pipa adalah sebagai berikut :

Pipa	L(m)	Diameter (inch)	f
1	1500	20	0,016
2	1500	15	0,020
3	600	25	0,014
4	400	20	0,018

3. Sebuah sistem jaringan pipa seperti tampak dalam gambar di bawah - (Q dalam m³/detik). Hitung debit masing-masing pipa ?



DEPARTEMEN PENDIDIKAN DAN KEBUDAYAAN
FAKULTAS TEKNIK SIPIL
UNIVERSITAS JANABADRA
YOGYAKARTA

UJIAN AKHIR HIDROLIKA I
Tanggal : 25 Januari 1985
Waktu : 3 jam
Penguji : Ir. Djoko Luknanto

BUKU TERBUKA

1. Sebuah sistem jaringan pipa ABC terdiri dari sebuah pompa di titik A, kolam tando di titik C dan tiga buah pipa. Pompa A memompa air dari suatu mata air ke kolam tando melalui ketiga pipa di atas dengan debit 141,5 l/detik. Dari titik A air melalui pipa 1 menuju titik B. Di titik B pipa bercabang menjadi dua yaitu pipa 2 dan 3, kedua pipa ini bertemu pada kolam tando C yang mempunyai elevasi muka air + 101,00 m. Hitung tinggi tenaga yang hilang dari titik A s/d C dan gambar "Energy Grade Line" (EGL)-nya. Hitung pula debit masing-masing pipa dan sifat pengalirannya.

Karakteristik masing-masing pipa adalah sebagai berikut :

Pipa	L (m)	Diameter (mm)	f
1	4877	406	0,020
2	3048	254	0,022
3	3353	203	0,018

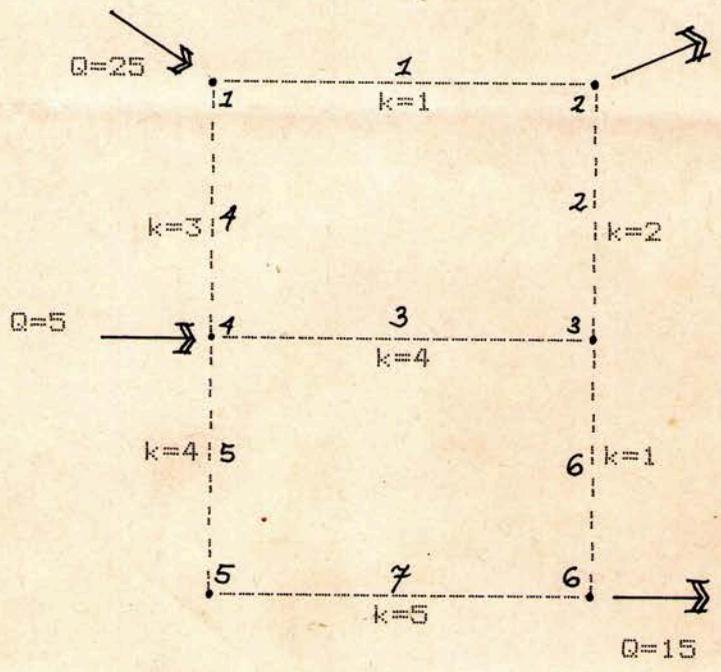
2. Sebuah sistem tiga buah kolam tando A, B dan C dihubungkan dengan 4 buah pipa. Keempat buah pipa tersebut bertemu pada sebuah titik D. Kolam tando A mempunyai elevasi + 250,00 m berhubungan dengan titik D melalui 2 buah pipa yaitu pipa 1 dan 2. Kolam tando B mempunyai elevasi + 220,00 m berhubungan dengan titik D melalui pipa 3. Kolam tando C mempunyai elevasi + 105,00 m berhubungan dengan titik D melalui pipa 4. Hitung debit yang melaului masing-masing pipa.

Karakteristik masing-masing pipa adalah sebagai berikut :

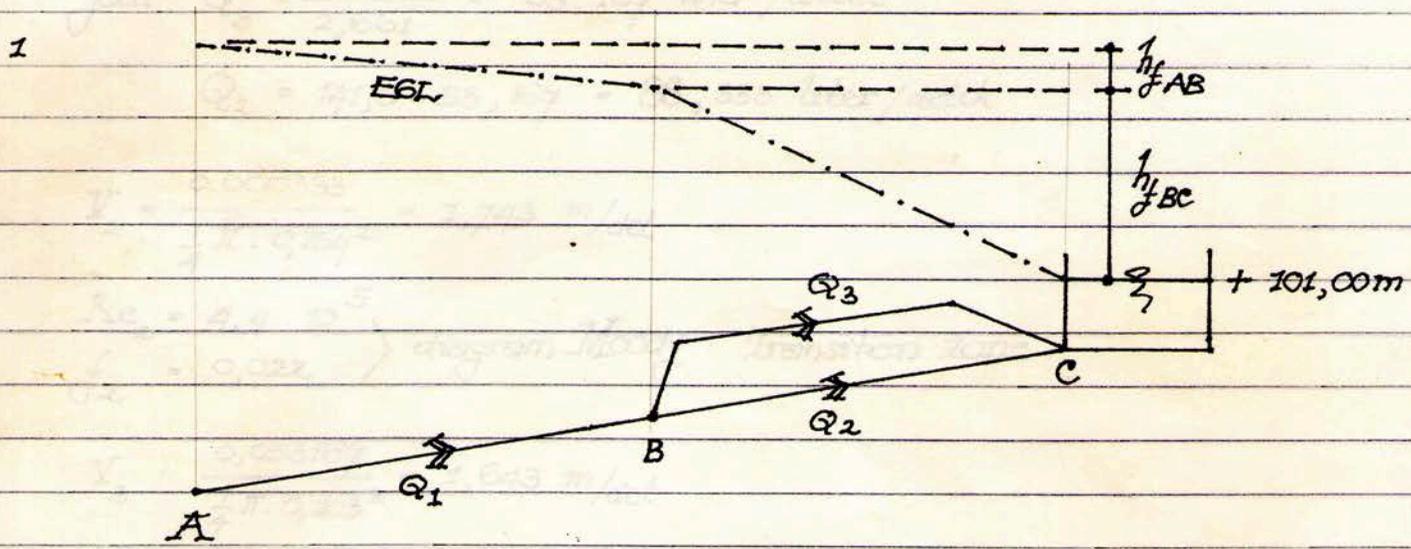
Pipa	L (m)	Diameter (inch)	f
1	1500	20	0,016
2	1500	15	0,020
3	600	25	0,014
4	400	20	0,018

3. Sebuah sistem jaringan pipa seperti tampak dalam gambar di bawah (Q dalam $m^3/detik$). Hitung debit masing-masing pipa ?

Datas text .



Jawaban Ujian Akhir Hidrolika I UJB.



Rumus :
$$h_f = \frac{8fLQ^2}{\pi^2 g D^5}$$

$$h_{f/B_2C} = h_{f/B_3C} = h_{f/BC}$$

$$Q_1 = Q_2 + Q_3$$

$$h_{f/AB} = h_f = \frac{8f_1 L_1 Q_1^2}{\pi^2 g D^5}$$

$$= \frac{8 \cdot 0,02 \cdot 4877 \cdot 0,1415^2}{\pi^2 \cdot 9,8 \cdot 0,406^5} = 14,643 \text{ m}$$

$$V_1 = \frac{Q_1}{\frac{1}{4} \pi D_1^2} = \frac{0,1415}{\frac{1}{4} \pi \cdot 0,406^2} = 1,093 \text{ m/det}$$

$$Re_1 = \frac{VD}{\nu} = \frac{1,093 \cdot 0,406}{1 \cdot 10^{-6}} = 4,4 \cdot 10^5$$

$$f_1 = 0,020$$

diagram Moody:
Transition zone.

$$h_{f_2} = h_{f_3} \implies \frac{8f_2 L_2 Q_2^2}{\pi^2 g D_2^5} = \frac{8f_3 L_3 Q_3^2}{\pi^2 g D_3^5}$$

$$\frac{f_2 L_2 Q_2^2}{D_2^5} = \frac{f_3 L_3 Q_3^2}{D_3^5} \implies Q_2^2 = \left(\frac{0,254}{0,203}\right)^5 \cdot \frac{0,018 \cdot 3353}{0,022 \cdot 3048} Q_3^2$$

$$Q_2 = 1,661 Q_3$$

$$Q_3 = Q_3$$

$$\underline{Q_2 + Q_3 = 2,661 Q_3} \implies Q_1 = 2,661 Q_3$$

$$\text{Jadi } Q_3 = \frac{141,5}{2,661} = 53,167 \text{ liter/detik}$$

$$Q_2 = 141,5 - 53,167 = 88,333 \text{ liter/detik.}$$

$$V_2 = \frac{0,088333}{\frac{1}{4} \pi \cdot 0,254^2} = 1,743 \text{ m/det}$$

$$\begin{aligned} Re_2 &= 4,4 \cdot 10^5 \\ f_2 &= 0,022 \end{aligned} \left. \vphantom{\begin{aligned} Re_2 \\ f_2 \end{aligned}} \right\} \text{diagram Moody : Transition zone.}$$

$$V_3 = \frac{0,053167}{\frac{1}{4} \pi \cdot 0,203^2} = 1,643 \text{ m/det}$$

$$\begin{aligned} Re_3 &= 3,3 \cdot 10^5 \\ f_3 &= 0,018 \end{aligned} \left. \vphantom{\begin{aligned} Re_3 \\ f_3 \end{aligned}} \right\} \text{diagram Moody : Transition zone}$$

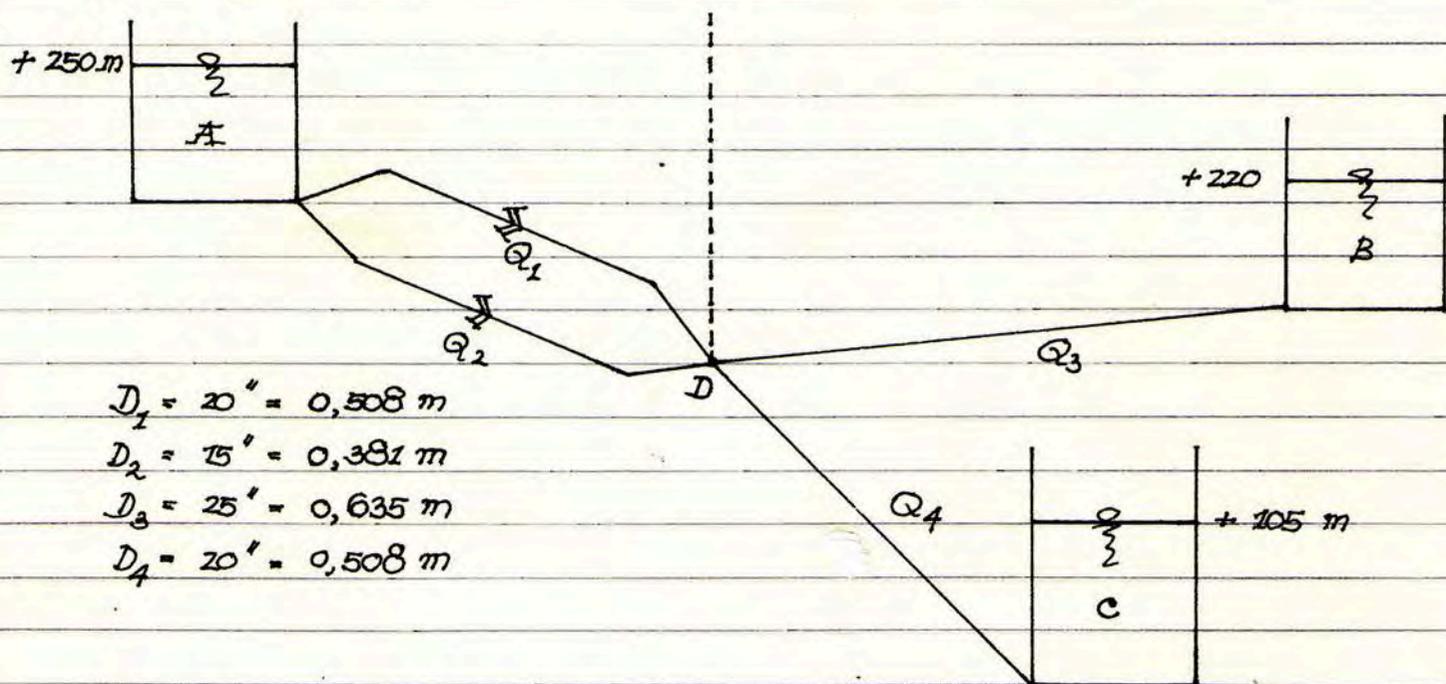
$$\begin{aligned} h_{f_2} = h_{f_3} &= \frac{8f_2 L_2 Q_2^2}{\pi^2 g D_2^5} \\ &= \frac{8 \cdot 0,022 \cdot 3048 \cdot 0,088333^2}{\pi^2 \cdot 9,8 \cdot 0,254^5} = 44,315 \text{ m} \end{aligned}$$

Jadi

Pipa	Debit (l/det)	V (m/det)	h_f (m)	Sifat pengaliran
1	141,5	1,093	14,643	transisi
2	88,333	1,743	44,315	transisi
3	53,167	1,643	44,315	transisi

$$h_{f_{ac}} = 14,643 + 44,315 = \underline{\underline{58,958 \text{ m.}}}$$

2.



$$D_1 = 20'' = 0,508 \text{ m}$$

$$D_2 = 15'' = 0,381 \text{ m}$$

$$D_3 = 25'' = 0,635 \text{ m}$$

$$D_4 = 20'' = 0,508 \text{ m}$$

Misal $EGL_D = EGL_B = +220 \text{ m}$

$$\rightarrow a). \frac{h_f}{f_1} = \frac{h_f}{f_2} = 250 - 220 = 30 \text{ m}$$

$$b). \frac{h_f}{f_4} = 220 - 105 = 115 \text{ m}$$

$$c). Q_3 = 0$$

$$h_f = \frac{8fLQ^2}{\pi^2 g D^5} \rightarrow Q = \sqrt{\frac{\pi^2 g D^5 h_f}{8fL}}$$

$$Q_1 = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 9,8 \cdot 0,508^5 \cdot 30}{8 \cdot 0,016 \cdot 1500}} = 0,715 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$Q_2 = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 9,8 \cdot 0,381^5 \cdot 30}{8 \cdot 0,020 \cdot 1500}} = 0,312 \text{ m}^3/\text{det}$$

$$Q_4 = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 9,8 \cdot 0,508^5 \cdot 115}{8 \cdot 0,018 \cdot 400}} = 2,556 \text{ m}^3/\text{det}$$

ternyata

$$Q_4 > Q_1 + Q_2$$

Jadi aliran dalam pipa adalah $A \rightarrow D \rightarrow C$

$$\frac{h_f}{f_1} = \frac{h_f}{f_2} = 250 - EGL_A$$

$$\frac{h_f}{f_3} = 220 - EGL_A$$

$$\frac{h_f}{f_4} = EGL_A - 105$$

Trial EBLA:

EBLA (m)	h_{f1-2} (m)	Q_1 (m ³ /det)	Q_2 (m ³ /det)	h_{f3} (m)	Q_3 (m ³ /det)	h_{f4} (m)	Q_4 (m ³ /det)	$Q_{1+2+3-4}$ (m ³ /det)
+ 200	50	0,923	0,402	20	1,724	95	2,323	0,726
205	45	0,876	0,382	15	1,493	100	2,383	0,367
210	40	0,826	0,360	10	1,219	105	2,442	- 0,038
209,5	40,5	0,831	0,362	10,5	1,249	104,5	2,437	0,0054
209,6	40,4	0,830	0,362	10,4	1,243	104,6	2,438	- 0,0032
								0

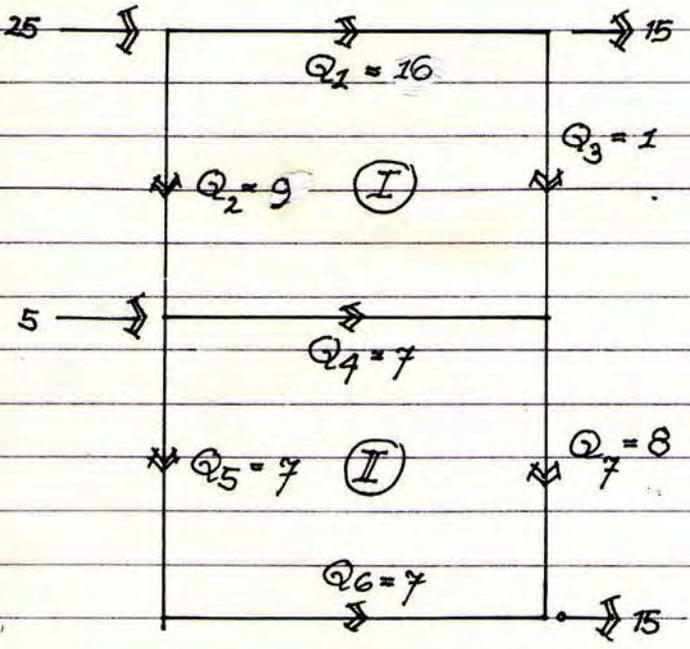
Jadi $Q_1 = \underline{\underline{830 \text{ liter / detik}}}$

$Q_2 = \underline{\underline{362 \text{ liter / detik}}}$

$Q_3 = \underline{\underline{1243 \text{ liter / detik}}}$

$Q_4 = \underline{\underline{2438 \text{ liter / detik}}}$

3.



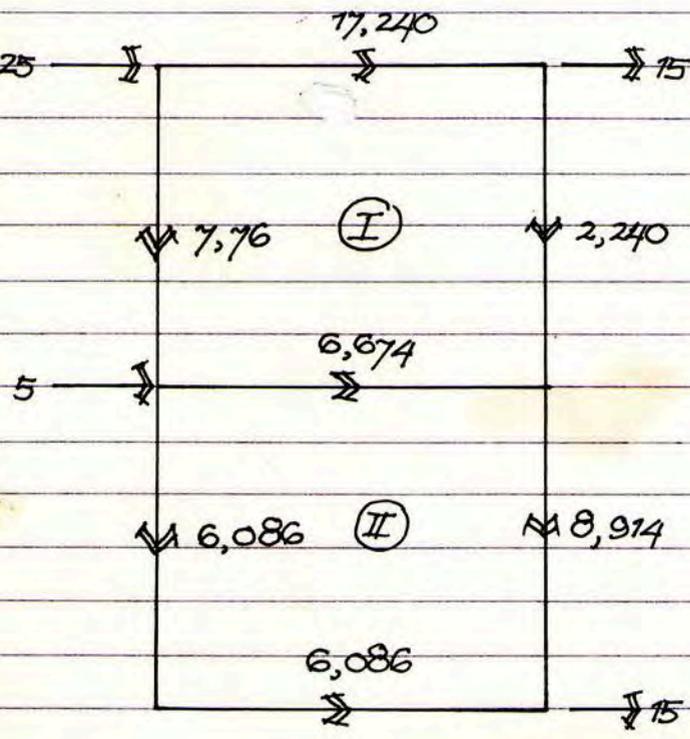
I	kQ^2
1. 16^2	= 256 ↓
3. 9^2	= 243 ↗
2. 1^2	= 2 ↓
4. 7^2	= 196 ↗
<hr/>	
	181 ↗

	$2kQ$
2. 1. 16	= 32
2. 3. 9	= 54
2. 2. 1	= 4
2. 4. 7	= 56
<hr/>	
	146
$\Delta_I = \frac{181}{146}$	= 1,240 ↘

II	kQ^2
4. 7^2	= 196 ↓
4. 7^2	= 196 ↗
5. 7^2	= 245 ↗
1. 8^2	= 64 ↓
<hr/>	
	181 ↗

	$2kQ$
2. 4. 7	= 56
2. 4. 7	= 56
2. 5. 7	= 70
2. 1. 8	= 16
<hr/>	
	198

$\Delta_{II} = \frac{181}{198} = 0,914$ ↘

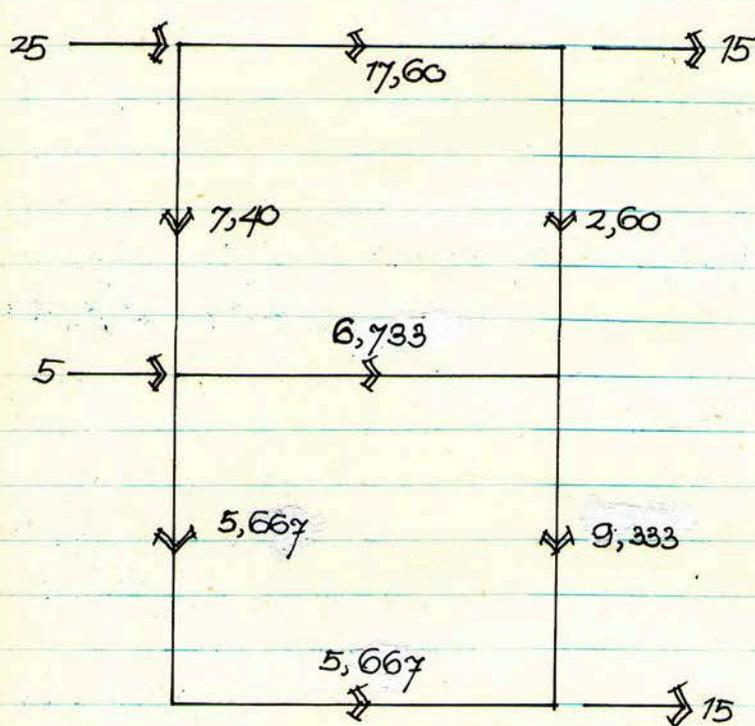


I	kQ^2
1. $17,24^2$	= 297,2176 ↓
3. $7,76^2$	= 180,6528 ↗
2. $2,24^2$	= 10,0352 ↓
4. $6,674^2$	= 178,1691 ↗
<hr/>	
	51,569 ↗

	$2kQ$
2. 1. 17,24	= 34,48
2. 3. 7,76	= 46,56
2. 2. 2,24	= 8,96
2. 4. 6,674	= 53,392
<hr/>	
	143,392

$\Delta_I = \frac{51,569}{143,392} = 0,360$ ↘

II	kQ^2	$2kQ$	
	$4 \cdot 6,674^2 = 178,169 \downarrow$	$2 \cdot 4 \cdot 6,674 = 53,392$	
	$4 \cdot 6,086^2 = 148,158 \uparrow$	$2 \cdot 4 \cdot 6,086 = 48,688$	$\Delta_I = \frac{75,727}{180,768}$
	$5 \cdot 6,086^2 = 185,197 \uparrow$	$2 \cdot 5 \cdot 6,086 = 60,860$	
	$1 \cdot 8,914^2 = 79,459 \downarrow$	$2 \cdot 1 \cdot 8,914 = 17,828$	
	<u>$75,727 \uparrow$</u>	<u>$180,768$</u>	
			$\approx 0,419 \downarrow$

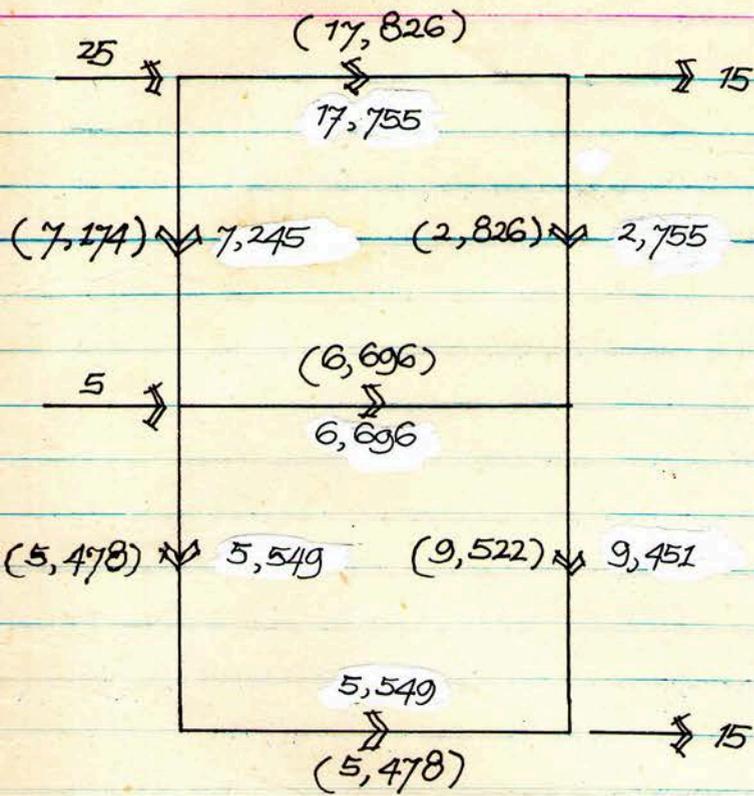


I	kQ^2	
	$1 \cdot 17,60^2 = 309,76 \downarrow$	
	$3 \cdot 7,40^2 = 164,28 \uparrow$	
	$2 \cdot 2,60^2 = 13,52 \downarrow$	
	$4 \cdot 6,733^2 = 181,333 \uparrow$	
	<u>$22,333 \uparrow$</u>	

I	$2kQ$	
	$2 \cdot 1 \cdot 17,60 = 35,20$	
	$2 \cdot 3 \cdot 7,40 = 44,40$	
	$2 \cdot 2 \cdot 2,60 = 10,40$	
	$2 \cdot 4 \cdot 6,733 = 53,864$	
	<u>$143,864$</u>	
	$\Delta_I = \frac{22,333}{143,864} = 0,155 \downarrow$	

II	kQ^2	$2kQ$	
	$4 \cdot 6,733^2 = 181,333 \downarrow$	$2 \cdot 4 \cdot 6,733 = 53,864$	
	$4 \cdot 5,667^2 = 128,460 \uparrow$	$2 \cdot 4 \cdot 5,667 = 45,336$	
	$5 \cdot 5,667^2 = 160,574 \uparrow$	$2 \cdot 5 \cdot 5,667 = 56,67$	
	$1 \cdot 9,333^2 = 87,105 \downarrow$	$2 \cdot 1 \cdot 9,333 = 18,666$	
	<u>$20,596 \uparrow$</u>	<u>$174,536$</u>	

$$\Delta_{II} = \frac{20,596}{174,536} = 0,118 \downarrow$$



Hitungan dikerjakan terus s/d

$$\Delta_I \approx 0$$

$$\Delta_{II} \approx 0$$



PENATARAN TENAGA PENELITI

HASIL HITUNGAN

Simpul	Elevasi	Debit
1	452.172	25.000
2	134.398	-15.000
3	118.423	0.000
4	297.781	5.000
5	177.766	0.000
6	27.747	-15.000

Pipa	k	Debit
1	1.000	17.826
2	2.000	2.826
3	4.000	6.696
4	3.000	7.174
5	4.000	5.478
6	1.000	9.522
7	5.000	5.478

=====
Look #85