

Perhitungan Dimensi Saluran

Kriteria Teknis Saluran Drainase

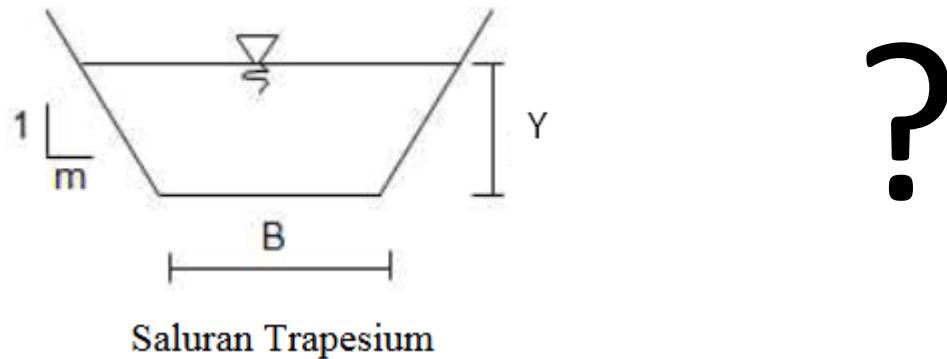
- Muka air rencana (pada drainase) harus lebih rendah dari muka tanah
- Aliran cepat, namun tidak menimbulkan erosi yang merusak struktur
- Kapasitas saluran membesar searah aliran
- Untuk aliran limbah, tidak mencemari kualitas air yang dilalui
- Untuk aliran limbah, tidak mudah dijangkau oleh binatang penyebar penyakit
- Untuk aliran limbah, ada proses penggelontoran
- Untuk aliran limbah, tidak menyebarkan bau dan mengganggu estetika

Yang Perlu diperhatikan

- ❑ Saluran sebaiknya memiliki lapisan tahan erosi
- ❑ $V_{min} = 6 \text{ m}^3/\text{det}$ dapat diabaikan, bila dianggap saluran tanpa gangguan kecepatan saat aliran
- ❑ Sebaiknya digunakan peampang hidrolis terbaik

Soal

- Diketahui:
 - Debit rencana saluran = 1,695 m³/det
 - Kemiringan dasar saluran (S_1) = 0,009
 - Koefisien kekerasan (koef.manning) = 0,013
 - Asumsi bentuk penampang: Trapesium
- Pertanyaan, tentukan dimensi saluran ekonomis



dihitung dengan menggunakan Rumus Manning sebagai berikut:

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} S_1^{1/2} \dots \quad (5.3)$$

$$R = \frac{As}{P} \dots \quad (5.4)$$

di mana:

V = kecepatan rata-rata aliran di dalam saluran (m/det);

n = koefisiesn kekasaran Manning (Tabel 5.2);

R = jari-jari hidrolis (m);

S₁ = kemiringan dasar saluran

As = luas penampang saluran tegak lurus arah aliran (m²);

P = keliling basah saluran (m).

Tabel 5.2 Koefisien Kekasaran Manning untuk Gorong-gorong dan Saluran Pasangan

Tipe Saluran	Koefisien Manning (n)
a. Baja	0,011 – 0,014
b. Baja permukaan gelombang	0,021 – 0,030
c. Semen	0,010 – 0,013
d. Beton	0,011 – 0,015
e. Pasangan batu	0,017 – 0,030
f. Kayu	0,010 – 0,014
g. Bata	0,011 – 0,015
h. Aspal	0,013

Penyelesaian

Debit rencana saluran = 1,695 m³/det

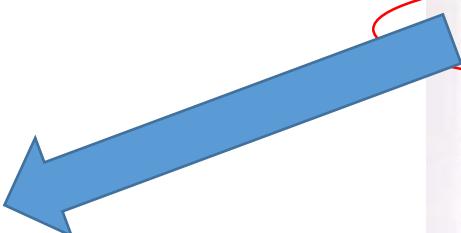
Kemiringan dasar saluran (S_1) = 0,009

Koefisien kekerasan (koef.manning) = 0,013

Tabel 5.1 Unsur Geometrik Penampang Hidrolis Terbaik

No	Penampang Melintang	Luas (A)	Keliling Basah (P)	Jari-jari Hidrolis (R)	Lebar Puncak (T)
1.	Trapesium (setengah segi enam)	$3/\sqrt{3}.Y^2$	$6/\sqrt{3}.Y$	$\frac{1}{2}Y$	$4/\sqrt{3}.Y$
2.	Persegipanjang (setengah bujur sangkar)	$2Y^2$	$4Y$	$\frac{1}{2}Y$	$2Y$
3.	Segitiga (setengah bujur sangkar)	Y^2	$4/\sqrt{2}.Y$	$\frac{1}{4}\sqrt{2}.Y$	$2Y$
4.		$\pi/2.Y^2$	πY	$\frac{1}{2}Y$	$2Y$
5.	Setengah lingkaran	$4/3.\sqrt{2}.Y^2$	$8/3.\sqrt{2}.Y$	$\frac{1}{2}Y$	$2\sqrt{2}Y$
6.	Parabola	$1,3959.Y^2$	$2,9836.Y$	$0,46784.Y$	$1,917532.Y$
Lengkung Hidrolis					

- $P = 2Y \sqrt{3}$
- $A = Y^2 \sqrt{3}$
- $R = \frac{1}{2} Y$



Penyelesaian

$$Q = A \cdot V$$

$$Q = Y^2 \sqrt{3} \cdot \frac{1}{n} \left(\frac{y}{2}\right)^{\frac{2}{3}} S_1^{\frac{1}{2}}$$

$$1,695 = Y^2 \sqrt{3} \cdot \frac{1}{0,013} \left(\frac{y}{2}\right)^{\frac{2}{3}} 0,009^{\frac{1}{2}}$$

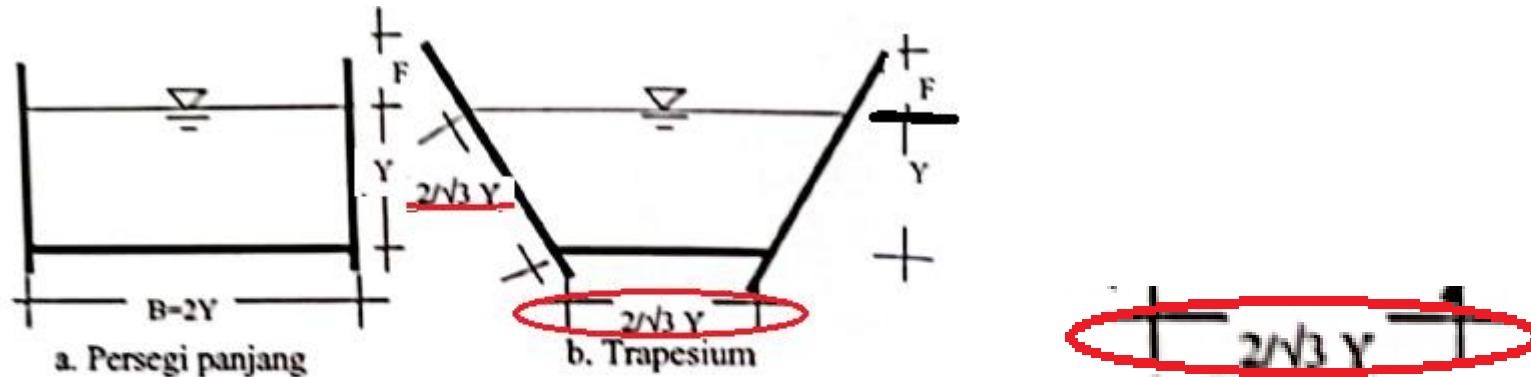
$$1,695 = Y^2 Y^{\frac{2}{3}} (\sqrt{3} \cdot \frac{1}{0,013} \cdot 0,5^{\frac{2}{3}} \cdot 0,009^{\frac{1}{2}})$$

$$1,695 = Y^{\frac{8}{3}} (7,96254438)$$

$$Y = 0,559814559 \text{ m} = 0,56 \text{ m}$$

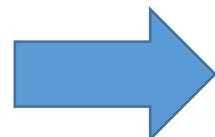
Penyelesaian

Mencari B (lebar alas trapesium), lihat gambar.



Gambar 5.1 Penampang hidrolik terbaik penampang melintang persegi panjang dan penampang melintang trapesium

$$B = \frac{2}{3} Y \sqrt{3}$$



$$B = \frac{2}{3} 0,56 \sqrt{3} = 0,65 \text{ m}$$

Penyelesaian

- Lebar permukaan basah $\frac{4}{3} Y \sqrt{3}$ atau $2.B = 1,3$ m
- Tinggi jagaan (F) berkisar 5% - 30%, misal tinggi jagaan ditentukan 30 % $Y = 0,3.0,56 = 0,168$ m
- Misal untuk kemudahan pelaksanaan, ukuran saluran:
Tinggi Drainase (H), $(Y+F) = 0,8$ m; $B = 0,65$ m;
dan Lebar mulut drainase = $B + H = 0,8+0,65 = 1,45$ m

Penyelesaian

- Penampang

