

Remarque : $g = 10 \text{ m/s}^2$

Exercice N°1 : (08 Pts)

1. Calculer la section mouillée S , le périmètre mouillé P , la largeur au miroir B et le rayon hydraulique R_H

Canal trapézoïdal

$$S = by + my^2 = 5 \times 4 + 1 \times 4^2 = 36 \text{ m}^2 \quad \mathbf{0.5}$$

$$P = b + 2y\sqrt{1+m^2} = 5 + 2 \times 4 \times \sqrt{1+1^2} = 16.31 \text{ m} \quad \mathbf{0.5}$$

$$R_h = \frac{S}{P} = \frac{36}{16.31} = 2.21 \text{ m} \quad \mathbf{0.5}$$

$$B = b + 2my = 5 + 2 \times 1 \times 4 = 13 \text{ m} \quad \mathbf{0.5}$$

2. Sachant que le débit vaut $Q = 100 \text{ m}^3/\text{s}$, calculer la pente i du canal.

$$Q = \frac{1}{n} SR_h^{2/3} \sqrt{i} \quad \mathbf{0.5}$$

$$\Rightarrow i = \left(\frac{nQ}{SR_h^{2/3}} \right)^2 \quad \mathbf{0.5}$$

A.N :

$$i = \left(\frac{nQ}{SR_h^{2/3}} \right)^2 = 0.0017 \text{ m/m} \quad \mathbf{0.5}$$

3. Préciser la nature de l'écoulement : fluvial, critique ou torrentiel ?

Le nombre de Froude et le type de régime $F_r = \frac{V}{\sqrt{gy_n}} \quad \mathbf{0.25}$ et $V = \frac{Q}{S} \quad \mathbf{0.25}$

On trouve :

$$F_r = \frac{Q}{S\sqrt{gy_n}} = \frac{100}{36 \times \sqrt{10 \times 4}} = 0.44 < 1 \quad \mathbf{0.5}$$

$F_r < 1$ L'écoulement est fluvial. $\mathbf{0.5}$

4. Calculer la hauteur critique y_c puis la comparer avec y_n . Faire le lien avec la question précédente.

Calcul la profondeur critique par la formule d'Agroskine : $y_{cr} = k \left(1 - \frac{\sigma_{cr}}{3} + 0.105 \sigma_{cr}^2 \right) \quad \mathbf{0.5}$

Avec k : profondeur critique du canal rectangulaire :

$$k = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{gb^2}} \quad \mathbf{0.25} \qquad \sigma_{cr} = \frac{mk}{b} \quad \mathbf{0.25}$$

On trouve :

$$k = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{gb^2}} = 3.42m \quad \mathbf{0.5}$$

$$\sigma_{cr} = \frac{mk}{b} = 0.648 \quad \mathbf{0.5}$$

$$y_{cr} = k\left(1 - \frac{\sigma_{cr}}{3} + 0.105\sigma_{cr}^2\right) = 2.81m \quad \mathbf{0.5}$$

Le type d'écoulement est fluvial : $y_n > y_{cr}$ $\mathbf{0.5}$

Exercice N°2 : (12 Pts)

1. Calcul la profondeur normale :

Selon la relation de Manning - Strickler devient, le débit volume Q est :

$$Q = \frac{1}{n} SR_h^{2/3} \sqrt{i} \quad \mathbf{0.25} \quad S = by \quad \mathbf{0.25} \quad P = b + 2y \quad \mathbf{0.25} \quad R_h = \frac{S}{P} \quad \mathbf{0.25}$$

On va résoudre le problème par la méthode des approximations successives. La feuille de calcul est présentée ci-dessous. *Calcul itératif de la profondeur normale* **1**

$Q = 20m^3 / s ; b = 2.5m \quad i = 0.02 \quad n = 0.02$					
Essais	y_n	S	P	R_h	Q
	(m)	(m^2)	(m)	(m)	calculé (m^3/s)
1	1.46	3.65	5.42	0,67343173	19,8292788
2	1.47	3.675	5.44	0,67555147	20,0069694
3	1.48	3.7	5.46	0,67765568	20,1848773

La profondeur normale est donc: $y_n = 1.47m$ **1**

2. Trouver la profondeur, la vitesse et la pente critiques du canal ?

La hauteur critique y_c

$$\frac{Q^2 B}{gS^3} = 1 \quad \mathbf{0.5}$$

Canal rectangulaire : $B = b$ la largeur du canal.

$$\frac{Q^2 b}{g b^3 y_{cr}^3} = 1 \Rightarrow y_{cr} = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b^2}} \quad \mathbf{0.5}$$

$$y_{cr} = 1.86m \quad \mathbf{0.5}$$

La vitesse critique :

$$V_{cr} = \frac{Q}{S_{cr}} \quad \mathbf{0.25}$$

L'aire de la section mouillée S critique du canal s'écrit :

$$S_{cr} = b y_{cr} = 2.5 \times 1.86 = 4.65m^2 \quad \mathbf{0.5}$$

$$V_{cr} = \frac{Q}{S_{cr}} = \frac{20}{4.65} = 4.3m/s \quad \mathbf{0.5}$$

La pente critique

$$Q = \frac{1}{n} S_{cr} R_{hcr}^{2/3} \sqrt{i_{cr}} \Rightarrow i_{cr} = \left(\frac{nQ}{S_{cr} R_{hcr}^{2/3}} \right)^2 \quad \mathbf{0.5}$$

$$\text{Le périmètre mouillé } P \text{ est : } P = b + 2y_{cr} = 6.22m \quad \mathbf{0.5}$$

$$\text{Le rayon hydraulique : } R_h = \frac{S}{P} = 0.75m \quad \mathbf{0.5}$$

$$i_{cr} = \left(\frac{nQ}{S_{cr} R_{hcr}^{2/3}} \right)^2 = 0.011m/m \quad \mathbf{0.5}$$

3. Déterminer l'énergie spécifique minimale ?

L'énergie spécifique s'écrit :

$$E_s = y + \frac{V^2}{2g} \quad \mathbf{0.25}$$

Compte tenu que $V = Q/S$, l'énergie spécifique s'écrit aussi :

$$E_s = y + \frac{Q^2}{2gS^2}$$

L'énergie spécifique atteint sa valeur minimale avec la profondeur critique y_c .

$$E_{s \min} = y_{cr} + \frac{Q^2}{2gS_{cr}^2} \quad \mathbf{0.25}$$

$$E_{s \min} = 1.86 + \frac{20^2}{2 \times 10 \times 4.65^2} = 2.78m \quad \mathbf{0.25}$$

4. À la section 1, la profondeur est de 1,6 m. Calculer à quelle distance de section 1 la profondeur est de 1,8 m.

La distance x de courbe de remous dans ce canal sur le tronçon entre les profondeurs $y_1 = 1,6$ m et $y_2 = 1,8$ m.

$$\Delta x = x_2 - x_1 = \frac{\Delta E}{i_f - i_{moy}} = \frac{E_1 - E_2}{i_f - i_{moy}} \quad \mathbf{0.25}$$

i_{moy} : représente la pente moyenne, elle est définie au milieu de l'intervalle Δx par:

$$i_{moy} = \frac{i(y_2) + i(y_1)}{2} \quad \mathbf{0.25}$$

$$\text{Relation de Chézy : } V = C\sqrt{iR_h} \Rightarrow i = \frac{V^2}{C^2 R_h} \quad \mathbf{0.25}$$

$$S = by \quad P = b + 2y \quad R_h = \frac{S}{P}$$

$$E_1 = y_1 + \frac{V_1^2}{2g} \quad \mathbf{0.25} \quad C = \frac{1}{n} R_h^{1/6} \quad \mathbf{0.25} \quad E_2 = y_2 + \frac{V_2^2}{2g} \quad \mathbf{0.25} \quad V = \frac{Q}{S} \quad \mathbf{0.25}$$

Tableau de calcul **0.5**

y	S	P	Rh	C	V	i	E
1.6	4	5.7	0,70175439	47,1339887	5	0,01603565	2,85
1.8	4.5	6.1	0,73770492	47,5280997	4,444444444	0,01185363	2,78765432

$$i_{moy} = 0.014 \quad \mathbf{0.25}$$

$$\Delta x = x_2 - x_1 = \frac{\Delta E}{i_f - i_{moy}} = \frac{E_1 - E_2}{i_f - i_{moy}} = \frac{2.85 - 2.79}{0.02 - 0.014} = 10m \quad \mathbf{0.5}$$

- le type de courbe de remous.

Branche S₂ : qui correspondant aux conditions suivantes : $y_c > y > y_n$ **0.5**