

# Corrigé-type de l'examen Semestriel

Matière : Hydraulique Générale 1  
2<sup>ème</sup> Année Licence en Hydraulique (14)

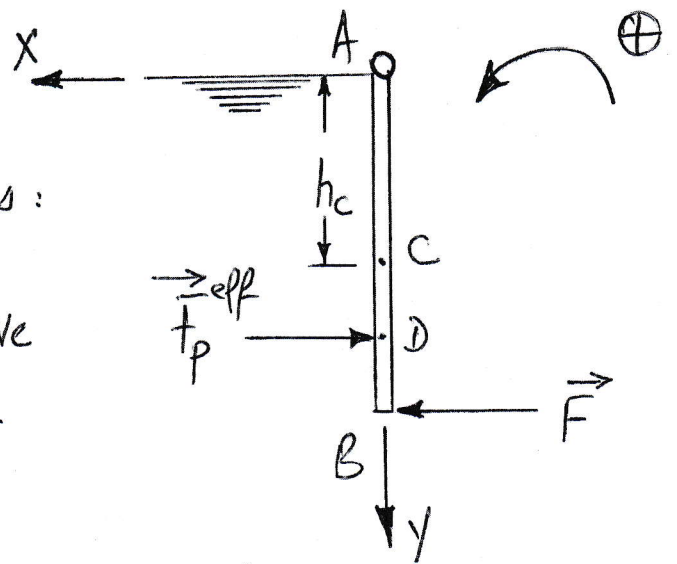
Date : 14/05/2024

## Exercice n° 1 : (06 points)

La paroi plane rectangulaire AB est sollicitée par 2 forces :

$\vec{F}_p^{eff}$  - Force de pression effective due à l'action de l'eau sur la paroi.

$\vec{F}$  - Force horizontale à appliquer à l'extrémité inférieure de la paroi pour la maintenir en équilibre en position verticale.



$$\text{Ainsi, } \sum \mathcal{M}_A(\vec{F}_i) = \vec{0} \Rightarrow \mathcal{M}_A(\vec{F}_p^{eff}) + \mathcal{M}_A(\vec{F}) = \vec{0}$$

$$\Rightarrow -F \cdot AB + F_p^{eff} \cdot AD = 0 \quad (0,50) \quad (0,50)$$

$$\Rightarrow F = \frac{F_p^{eff} \cdot AD}{AB} \quad (0,50)$$

$$F_p^{\text{eff}} = \gamma \cdot h_c \cdot \int_{AB} \quad (0,50)$$

$$\gamma = 10 \text{ N/m}^3 \quad (\text{poids volumique de l'eau})$$

$$h_c = \frac{AB}{2} = \frac{L}{2} = 1 \text{ m} \quad (\text{profondeur du c.o.g "c" de la paroi AB})$$

$$\int_{AB} = AB \cdot L = L \cdot 3 = 6 \text{ m}^2 \quad (\text{Aire de la paroi AB})$$

$$F_p^{\text{eff}} = 10^4 \cdot 1 \cdot 6 = 6 \cdot 10^4 \text{ N.} \quad (0,50)$$

$\vec{F}_p^{\text{eff}}$  est appliquée au centre de poussée D tel que:

$$Y_D = Y_c + \frac{I_x}{Y_c \cdot \int_{AB}} \quad (0,50)$$

$$Y_c = AC = h_c = 1 \text{ m.} \quad (0,50)$$

$$I_x = \frac{L \cdot AB^3}{12} \quad (\text{Moment d'inertie de la paroi par rapport à l'axe } CX \parallel \text{ à } AX \text{ et passant par } c)$$

$$I_x = \frac{3 \cdot L^3}{12} = L \text{ m}^4 \quad (0,50)$$

A.N:  $Y_D = AD = 1 + \frac{L}{1 \cdot 6} = \frac{4}{3} \text{ m.} \quad (0,50)$

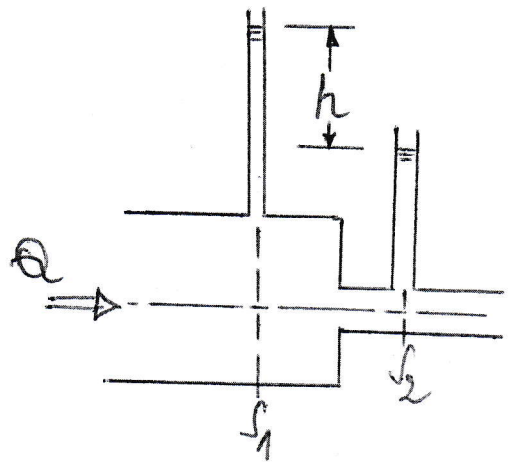
$$F = \frac{6 \cdot 10^4 \cdot 4/3}{2} = 4 \cdot 10^4 \text{ N} = \frac{2}{3} F_p^{\text{eff}} \quad (0,50)$$

# Exercice n° 2 (08 points)

Données :  $D_1 = 30 \text{ cm}$

$D_2 = 15 \text{ cm}$

$Q = 30 \text{ l/s}$



1) Calcul des vitesses moyennes d'écoulement  $V_1$  et  $V_2$  :

$Q = V_1 S_1 = V_2 S_2$  (eq. de continuité)

$V_1 = \frac{Q}{S_1} = \frac{4Q}{\pi D_1^2}$

$V_2 = \frac{Q}{S_2} = \frac{4Q}{\pi D_2^2}$

A.N. :

$V_1 = \frac{4 \cdot 30 \cdot 10^{-3}}{\pi (0,3)^2} = 0,4244 \text{ m/s}$

$V_2 = \frac{4 \cdot 30 \cdot 10^{-3}}{\pi (0,15)^2} = 1,6976 \text{ m/s}$

2) Calcul de  $\Delta H_{\text{locale}}$  :

$\Delta H_{\text{locale}} = \zeta_{\text{local}} \frac{V_2^2}{2g}$

Avec  $\zeta_{\text{local}} = \frac{1}{2} \left(1 - \frac{S_2}{S_1}\right)$  - coef. de p.d.c. locale due au rétrécissement brusque

A.N.:  $\Delta H_{\text{locale}} = \frac{1}{2} \left( 1 - \frac{D_2^2}{D_1^2} \right) \cdot \frac{V_2^2}{2g}$  (0,50)

$$\Delta H_{\text{locale}} = \frac{1}{2} \left( 1 - \left( \frac{0,15}{0,3} \right)^2 \right) \cdot \frac{1,6976^2}{2 \cdot 9,81}$$

$$\Delta H_{\text{locale}} = 0,055 \text{ m}$$
 (0,50)

3) Calcul de la dénivellation  $h$ :

$$h = \frac{P_1 - P_2}{\gamma}$$
 (0,50)

Eq. de BERNOULLI entre  $S_1$  et  $S_2$  [PDR - axe canalisation]

$$\frac{P_1}{\gamma} + \alpha_1 \frac{V_1^2}{2g} + z_1 = \frac{P_2}{\gamma} + \alpha_2 \frac{V_2^2}{2g} + z_2 + \Delta H_{1-2}$$
 (0,50)

$$z_1 = z_2 = 0 ; \alpha_1 = \alpha_2 = 1 ; \Delta H_{1-2} = \Delta H_{\text{locale}}$$

$$h = \frac{P_1 - P_2}{\gamma} = \frac{V_2^2 - V_1^2}{2g} + \Delta H_{\text{locale}}$$
 (0,50)

A.N.:  $h = \frac{1,6976^2 - 0,4244^2}{2 \cdot 9,81} + 0,055 = 0,1927 \text{ m}$

$$h = 19,27 \text{ cm}$$
 (0,50)

Exercice n° 03 (06 points)

Données :  $v_f = 4 \cdot 10^{-6} \text{ m}^2/\text{s}$

$$f_f = 950 \text{ Kg}/\text{m}^3$$

$$D = 15 \text{ cm}$$

$$L = 100 \text{ m}$$

$$M = 70,5 \text{ Kg}/\text{s}$$

1) Vérification du régime d'écoulement :

$$Re = \frac{v_m \cdot D}{v_f} \quad (\text{N}^{\text{bre}} \text{ de Reynolds}) \quad (0,50)$$

$$M = f_f \cdot Q = f_f \cdot v_m \cdot \pi \frac{D^2}{4} \quad (0,50)$$

$$\Rightarrow v_m = \frac{4M}{f_f \cdot \pi \cdot D^2} \quad (\text{vitesse moyenne}) \quad (0,50)$$

A.N :

$$v_m = \frac{4 \cdot 70,5}{950 \cdot \pi \cdot (0,15)^2} \approx 4,2 \text{ m}/\text{s} \quad (0,50)$$

$$Re = \frac{4,2 \cdot 0,15}{4 \cdot 10^{-6}} = 157500 \quad (0,50)$$

$$Re > 2000 \Rightarrow \text{régime turbulent.} \quad (0,50)$$

A.N.:  $\Delta H_{\text{locale}} = \frac{1}{2} \left( 1 - \frac{D_2^2}{D_1^2} \right) \cdot \frac{V_2^2}{2g}$  (0,50)

$$\Delta H_{\text{locale}} = \frac{1}{2} \left( 1 - \left( \frac{0,15}{0,3} \right)^2 \right) \cdot \frac{1,6976}{2 \cdot 9,81}$$

$$\Delta H_{\text{locale}} = 0,055 \text{ m} \quad (0,50)$$

3) Calcul de la dénivellation  $h$ :

$$h = \frac{P_1 - P_2}{\gamma} \quad (0,50)$$

Eq. de BERNOULLI entre  $S_1$  et  $S_2$  [PDR - axe canalisation]

$$\frac{P_1}{\gamma} + \alpha_1 \frac{V_1^2}{2g} + z_1 = \frac{P_2}{\gamma} + \alpha_2 \frac{V_2^2}{2g} + z_2 + \Delta H_{1-2} \quad (0,50)$$

$$z_1 = z_2 = 0 ; \quad \alpha_1 = \alpha_2 = 1 ; \quad \Delta H_{1-2} = \Delta H_{\text{locale}}$$

$$h = \frac{P_1 - P_2}{\gamma} = \frac{V_2^2 - V_1^2}{2g} + \Delta H_{\text{locale}} \quad (0,50)$$

A.N.:  $h = \frac{1,6976^2 - 0,4244^2}{2 \cdot 9,81} + 0,055 = 0,1927 \text{ m}$

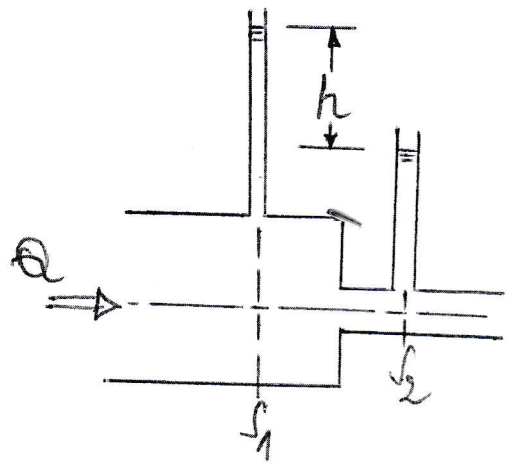
$$h = 19,27 \text{ cm} \quad (0,50)$$

# Exercice n° 2 (08 points)

Données :  $D_1 = 30 \text{ cm}$

$D_2 = 15 \text{ cm}$

$Q = 30 \text{ l/s}$



1) Calcul des vitesses moyennes d'écoulement  $V_1$  et  $V_2$  :

(0,50)  $Q = V_1 S_1 = V_2 S_2$  (eq. de continuité)

$\Rightarrow \begin{cases} V_1 = \frac{Q}{S_1} = \frac{4Q}{\pi D_1^2} \end{cases}$  (0,50)

$\begin{cases} V_2 = \frac{Q}{S_2} = \frac{4Q}{\pi D_2^2} \end{cases}$  (0,50)

A.N. :

$V_1 = \frac{4 \cdot 30 \cdot 10^{-3}}{\pi (0,3)^2} = 0,4244 \text{ m/s}$  (1)

$V_2 = \frac{4 \cdot 30 \cdot 10^{-3}}{\pi (0,15)^2} = 1,6976 \text{ m/s}$  (1)

2) Calcul de  $\Delta H_{\text{locale}}$  :

$\Delta H_{\text{locale}} = \zeta_{\text{local}} \cdot \frac{V_2^2}{2g}$  (0,50)

Avec (1)  $\zeta_{\text{local}} = \frac{1}{2} \left(1 - \frac{S_2}{S_1}\right)$  - coef. de p.d.c. locale due au rétrécissement brusque