

DS Méca Flu 2.

Exercice 1 Paramètres - fluide: ρ, μ
 - Escalierent: g / hauteur d'eau.
 système: d, h

$\Rightarrow \exists f(V, \rho, \mu, g, d, h) = 0$ // On choisit les variables reférees ρ, g, h
 6 param. 3 dimensions (M, L, T) \Rightarrow 3 ab adimensionnelles. - M, L, T représentés
 - 1 param par "pole"

$\Pi_1 = \rho^a g^b h^c V$ $[\Pi_1] = [-]$ \Rightarrow $(\rho g^a m^{-3a} m^b s^{-2b} m^c) m \cdot s^{-1} = [-]$
 $(\rho g^a m^{-3a+b+c} s^{-2b}) m \cdot s^{-1} = [-]$

$$\begin{cases} a = 0 \\ -3a + b + c + 1 = 0 \\ -2b - 1 = 0 \end{cases} \Rightarrow a = 0; b = -1/2; -\frac{1}{2} + c + 1 = 0 \Rightarrow c = -1/2$$

$\Pi_1 = \frac{V}{\sqrt{gh}}$

Π_i classiques?

$\Pi_2 = \rho^a g^b h^c \mu$ $\Rightarrow k s^a \cdot m^{-3a+b+c} s^{-2b} k s \cdot m^{-1} \cdot s^{-1} = [-]$

$[\rho \cdot s] = [N \cdot m^{-2} \cdot s] = [k s \cdot m \cdot s^{-2} \cdot m^{-2} \cdot 1] = [k s \cdot m^{-1} \cdot s^{-1}]$

$\begin{cases} a + 1 = 0 \\ -3a + b + c - 1 = 0 \\ -2b - 1 = 0 \end{cases} \Rightarrow a = -1; b = -1/2; 3 - 1/2 + c - 1 = 0 \Rightarrow c = -3/2$

$\Pi_2 = \frac{\mu}{\sqrt{gh^3}}$

2, 5

$\Pi_3 = \rho^a g^b h^c d$ $\Rightarrow \rho g^a m^{-3a+b+c} s^{-2b} m = [-]$

$\begin{cases} a = 0 \\ -3a + b + c + 1 = 0 \\ -2b = 0 \end{cases} \Rightarrow a = 0, b = 0, c = -1$

$\Pi_3 = d/h$

$\left(\text{Donc } \exists \phi / \phi(\Pi_1, \Pi_2, \Pi_3) = 0 \text{ ou } \exists \psi / V = \sqrt{gh} \psi \left(\frac{\mu}{\sqrt{gh^3}}, d/h \right) \right)$

1.2 similitude complète indice m = maquette indice r = réel

$\bullet \Pi_3: \frac{d_m}{h_m} = \frac{d_r}{h_r}$ Conservé par homotéte maquette / réel, quel que soit le rapport

$\bullet \Pi_2: \frac{\mu_m}{\rho_m \sqrt{gh_m^3}} = \frac{\mu_r}{\rho_r \sqrt{gh_r^3}}$ $\xrightarrow{\mu_m = \mu_r, \rho_m = \rho_r, h_r = h_m}$ Ce n'est plus une maquette...
 (RT)

On fait changer de fluide : ρ et μ peuvent changer.

$$\frac{\mu_m}{\rho_m \sqrt{g h_m^3}} = \frac{\mu_r}{\rho_r \sqrt{g h_r^3}} \Rightarrow \frac{\sqrt{h_m^3}}{\sqrt{h_r^3}} = \frac{\mu_m \rho_r}{\mu_r \rho_m}$$

$$\sqrt{20^3} = \frac{\mu_m \rho_r}{\mu_r \rho_m} \approx 90$$

(2)

On veut $\frac{h_m}{h_r} < 1$
 $= \frac{1}{20}$

Donc il faut un liquide \rightarrow plus dense
 et/ou \rightarrow moins visqueux

(ce qui n'affecte pas Π_1)

Par exemple du mercure. Mais un rapport de 90 me semble très difficile à atteindre.

1.3 Il faut absolument garder d/h . Sinon, le système ne se comporte pas du tout de la même façon: pour une même hauteur d'eau, on imagine bien que $d = h$ conduira à un résultat très différent de $d = \frac{1}{10} h$.

Pour connaître le résultat, il faut conserver Π_1

$$\frac{V_m}{\sqrt{g h_m}} = \frac{V_r}{\sqrt{g h_r}} \rightarrow \frac{Q_m / d_m^2}{\sqrt{h_m}} = \frac{Q_r / d_r^2}{\sqrt{h_r}} \Rightarrow Q_r = Q_m \left(\frac{d_m}{d_r}\right)^2 \left(\frac{h_r}{h_m}\right)^{1/2}$$

Or $\frac{d}{h}$ est conservé: $\frac{d_m}{h_m} = \frac{d_r}{h_r} \Rightarrow \frac{d_m}{d_r} = \frac{h_m}{h_r} = \frac{1}{10} \Rightarrow Q_r = \frac{1}{100} Q_m$

* Nb adim écarté: voir débit plus loin, voir $Q_r = \frac{1}{100} Q_m$

(2) = 80 l/m/s

1.4. Par le théorème de Torricelli (*), $v = \sqrt{2gh}$ si la

trappe est "petite" vis à vis de la hauteur d'eau, de sorte que la vitesse puisse être considérée constante dans toute la trappe. c'est dans cet ordre de grandeur que le rapport d/h intervient.

Le 2^e nombre $\frac{\mu}{\rho \sqrt{g h^3}} = \frac{\mu}{\rho \sqrt{g h} h} = \frac{\mu}{\rho \sqrt{2gh} h} = \frac{1}{Re} \frac{1}{h^2}$ doit

considérer l'écartement le long de l'obstacle qui constitue le barrage? la fin de 1.3 montre qu'il ne doit avoir aucune influence pour de l'eau, et pour Δh "grand".

On doit donc trouver $\varphi(\Pi_2, \Pi_3) = \sqrt{2}$ pour une "petite" trappe les valeurs de μ, ρ, h "usuelles" d'un barrage

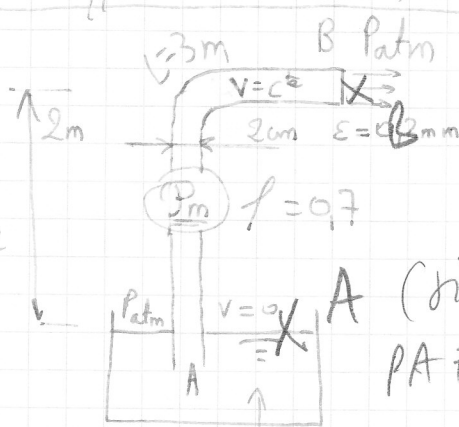
- * Ca on est bien dans les hypothèses
- * liquide statique sauf en sortie
- * action unique du poids
- * fluide incompressible

pour $\mu = 0$

(97)

fin 1.3) $\frac{\Pi_{1m}}{\Pi_2} = \sqrt{\frac{hr^3}{hm}} = \sqrt{20^3} = 90$ Mais $\Pi_{1r} = \frac{10^{-4}}{1000 \sqrt{10} \sqrt{50}} \approx 2 \cdot 10^{-10}$

Même avec un rapport 100 entre les 2, les nombres "de Reynolds" (ou leur inverse) restent loin de la zone de transition → on aura le même type d'écoulement malgré tout.



$\Delta t = 25s$ pour SOL $\Rightarrow Q_v = \frac{50 \cdot 10^{-3}}{25}$

$Q_v = 2 \cdot 10^{-3} m^3/s$

Exercice 2

A (si non $P_A \neq P_{atm}$)

la conduite a un $\phi = c \cdot t$. Par conservation de Q_v , $V = c \cdot t$

$\rho = 750 kg/m^3$
 $\mu = 6 \cdot 10^{-4} Pa \cdot s$

Avec $Q_v = V \cdot S \Rightarrow V = \frac{Q_v}{S} = \frac{2 \cdot 10^{-3}}{\pi \frac{D^2}{4}}$

$V = \frac{2 \cdot 10^{-3}}{\pi (2 \cdot 10^{-2})^2} = 6,37 m/s$

Le th de Bernoulli généralisé explicite que

" Pour un fluide incompressible et parfait c'est le cas de l'eau "

NON!
SAB ≠ 0
"faible" donc hypothèse pas aberrante

1/1

en écoulement permanent; formant un filet de courant (car enfermé dans une conduite) et soumis au poids (force qui dérive d'un potentiel)

$$\frac{1}{2} \rho_A V_A^2 + P_A + \rho g z_A = \frac{1}{2} \rho_B V_B^2 + P_B + \rho g z_B + \frac{P_{AB}}{Q_v} - \frac{P_m}{Q_v}$$

NON avec $V_A = V_B$ (section constante)

$P_A = P_B = P_{atm}$

$\frac{P_{AB}}{Q_v} = \Delta P_{AB}$ perte de charge
 $P_m =$ puissance de la pompe

$$\Rightarrow P_m = Q_v [\Delta P_{AB} + \rho g (z_B - z_A)]$$

$\Delta P_{AB} = \lambda \frac{L}{d} \frac{1}{2} \rho V^2$

On détermine λ . $\epsilon = \frac{0,2}{20} = 0,01$

$Re_d = \frac{\rho V d}{\mu} = \frac{750 \cdot 6,37 \cdot 2 \cdot 10^{-2}}{6 \cdot 10^{-4}} = 1,5 \cdot 10^5$

1

Par lecture: $\lambda \approx 0,038$

⇒ mêmes résultats

$$\text{Donc } \Delta P_{A_3} = 0,038 \cdot \frac{3}{2 \cdot 10^{-2}} \cdot \frac{1}{2} \cdot 750 \cdot 6,37^2 = 0,867 \text{ bar}$$

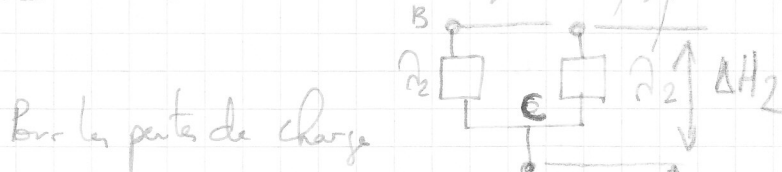
$$\text{Soit } P_m = 2 \cdot 10^{-3} [0,867 \cdot 10^5 + 750 \cdot 9,81 \cdot 2] = 202,9 \text{ W}$$

Or : la pompe a un rendement $\rho = 0,7$

$$\hookrightarrow P_{\text{pompe}} = \frac{202,9}{0,7} = \boxed{290 \text{ W}} \quad (95)$$

2.2 Alors: dans la pompe, le débit est double (car le volume double, pour $\Delta t = c^t$) $\Rightarrow Q_v = 4 \cdot 10^{-3} \text{ m}^3/\text{s}$

Un débit double dans une même section, donne une vitesse doublée (2,7 km/h)



parallèles

Dans les 2 branches, on a le même Q_v et la même V que dans l'autre configuration : D n'a pas varié : $D_2 = 0,038$

$$\Rightarrow \Delta P_{Bc} = 0,038 \cdot \frac{2}{2 \cdot 10^{-2}} \cdot \frac{1}{2} \cdot 750 \cdot 6,37^2 = 57 \, 822 \text{ Pa}$$

$l = 2 \text{ m}$ de longueur séparée

2

avec: ΔP_{Bc} est le même dans les 2 branches, car elles débouchent à la même altitude

Dans la partie commune: on cherche D_1 } $\epsilon\% = 0,01$

D est, par lecture toujours égal à 0,038

$$\text{Soit } \Delta P_{Ac} = 0,038 \cdot \frac{1}{2 \cdot 10^{-2}} \cdot \frac{1}{2} \cdot 750 \cdot 12,74^2 = 115 \, 644 \text{ Pa}$$

$$\text{Or } \Delta P_{AB} = \Delta P_{Ac} + \Delta P_{Bc} = 1,735 \text{ bar (montage série)}$$

$$\text{Soit } P_m = 4 \cdot 10^{-3} [1,735 \cdot 10^5 + 750 \cdot 9,81 \cdot 2] = 752,9 \text{ W}$$

$$\text{Soit } P_{\text{pompe}} = \frac{752,9}{0,7} = \boxed{1,08 \text{ kW}} \quad (95)$$

Consignes relatives au devoir: Durée : 2H30

Documents Autorisés : Oui Non Si oui, type de document :

Consignes spécifiques : Calculatrice autorisée

Exercice 1 : Estimation du débit de vidange d'une retenue

L'écoulement d'eau au travers d'une vanne au pied d'un barrage est étudié en construisant une maquette à échelle 1/20^{ème}. On s'intéresse à la vitesse V de vidange de la retenue au niveau la vanne, que l'on suppose de section carrée et caractérisée par son côté d. De cette vitesse, on pourra facilement déduire un débit de vidange.

skic

- 1.1. Déterminer les produits sans dimension susceptibles de décrire la vidange du réservoir.
- 1.2. Montrer que si le fluide utilisé sur la maquette est de l'eau, le respect de la similitude complète est impossible. Quelle solution peut-on alors imaginer pour respecter cette similitude complète ? Est-ce techniquement possible (justifier par un calcul) ?
- 1.3. Dans le cas d'une similitude partielle, quel nombre privilégiez-vous ? Dans ce cas, si le débit mesuré sur la maquette est de 0,5 m³.s⁻¹, à quel débit doit-on alors s'attendre sur le prototype ? Quelles seront les conséquences du non respect de la similitude sur le nombre adimensionnel écarté ? Justifier numériquement.
- 1.4. Comment aurait-on pu obtenir un ordre de grandeur de ce débit de vidange sans passer par cette maquette ? Aurions-nous obtenu les mêmes résultats ?

capillarité

$Q = V \cdot S$

$V = Q/S$

Exercice 2 : Dimensionnement d'une pompe à carburant

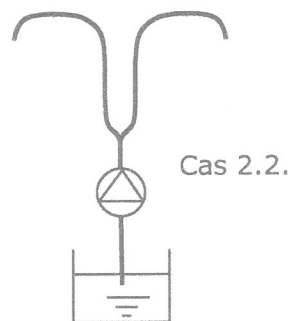
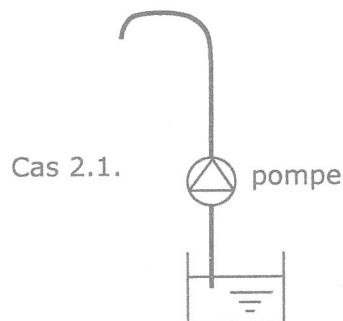
Une pompe à essence de rendement $\rho = 0,7$ assure, en un temps $\Delta t = 25$ s, le remplissage d'un réservoir d'automobile d'une contenance $V = 50$ L. Elle aspire l'essence (de masse volumique $\rho = 750$ kg.m⁻³ et viscosité dynamique $\mu = 6 \cdot 10^{-4}$ Pa.s) dans une immense citerne dont la surface libre est à la pression atmosphérique p_{atm} . Elle refoule l'essence sous forme d'un jet cylindrique, en contact avec l'atmosphère, se déversant dans le réservoir. La différence des cotes entre la section de sortie de la conduite et la surface libre de la citerne est $H = 2$ m. Le conduit a une longueur $L = 3$ m, un diamètre $d = 2$ cm et une rugosité $\epsilon = 0,2$ mm.

- 2.1. Calculer la puissance P consommée par la pompe pour créer ce débit (explicitement la méthode). On négligera les pertes de charge singulières le long du conduit.
- 2.2. Que devient cette puissance si l'on remplit simultanément deux réservoirs identiques dans le même temps Δt et avec une seule pompe, la longueur de conduit commune valant $L_c = 1$ m [les longueurs après séparation sont identiques et valent $(L - L_c)$; les diamètres restent égaux à d] ?

$2 \cdot \frac{1}{2} = \frac{4+1}{2}$

$\frac{\mu}{\rho \sqrt{gh}}$

$\frac{\mu}{\rho v h}$



Annexe : l'abaque de Moody

