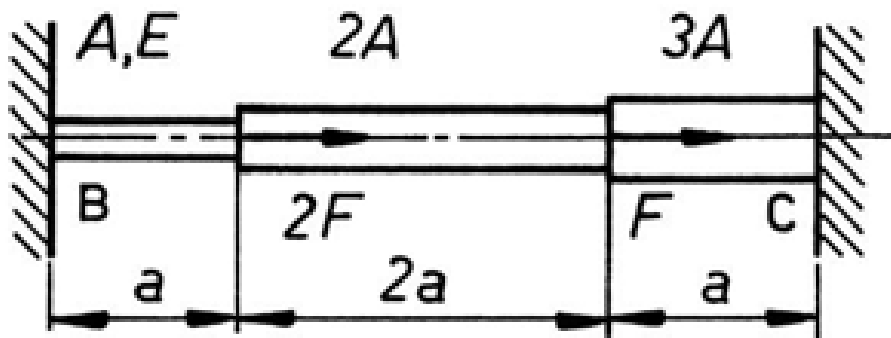


Exercice 2 :



Question 1 : Déterminer X_B en fonction de X_C et F .

Théorème de la résultante statique en projection sur la ligne moyenne :

$$X_B + 2F + F + X_C = 0$$

Donc :

$$X_B = -3F - X_C$$

Question 2 : Déterminer le torseur des efforts intérieurs pour chaque tronçon en fonction de X_C et F .

- Pour $x \in \{0; a\}$

$$\begin{aligned} \{\tau_{\text{int}}\} &= {}_G \left\{ \tau_{\text{ext} \rightarrow E_2} \right\} \\ &= {}_G \left\{ \begin{array}{l} (3F + X_C) \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\} \end{aligned}$$

- Pour $x \in \{a; 3a\}$

$$\begin{aligned} \{\tau_{\text{int}}\} &= {}_G \left\{ \tau_{\text{ext} \rightarrow E_2} \right\} \\ &= {}_G \left\{ \begin{array}{l} (F + X_C) \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\} \end{aligned}$$

- Pour $x \in \{3a; 4a\}$

$$\begin{aligned}\{\tau_{\text{int}}\} &= {}_G \left\{ \tau_{\text{ext} \rightarrow E_2} \right\} \\ &= {}_G \left\{ \begin{array}{c} X_C \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\}\end{aligned}$$

Question 3 : Déterminer l'allongement des différents tronçons en fonction de X_C et F .

On a :

$$\varepsilon = \frac{\sigma}{E} \quad \text{donc : } \Delta L = \frac{NL}{ES}$$

Alors :

$$\Delta L_1 = \frac{(3F + X_C)a}{EA} \quad \Delta L_2 = \frac{(F + X_C)2a}{E2A} = \frac{(F + X_C)a}{EA}$$

$$\Delta L_3 = \frac{X_C a}{E3A}$$

Question 4 : En déduire les actions de liaison X_B et X_C en fonction de F .

Encastrement en B et C alors :

$$\Delta L_1 + \Delta L_2 + \Delta L_3 = 0$$

$$3F + X_C + F + X_C + \frac{X_C}{3} = 0$$

Alors :

$$X_C = -\frac{12}{7}F \quad X_B = -\frac{9}{7}F$$

Question 5 : Déterminer alors les contraintes normales dans chacun des tronçons

On a :

$$\sigma = \frac{N}{S}$$

Alors :

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{A} = \frac{9F}{7A} \quad \sigma_2 = \frac{N_2}{2A} = -\frac{5F}{14A} \quad \sigma_3 = \frac{N_3}{3A} = \frac{4F}{7A}$$

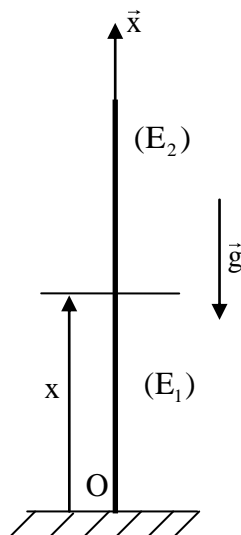
Question 6 : Déterminer Le déplacement des deux points d'application des forces axiales $2F$ et F .

$$u_1 = \Delta L_1 = \frac{9Fa}{7EA}$$

$$u_2 - u_1 = \Delta L_2 = -\frac{5Fa}{7EA} \quad \text{alors :} \quad u_2 - u_1 = -\frac{5Fa}{7EA} + \frac{9Fa}{7EA} = \frac{4Fa}{7EA}$$

Exercice 3 : Détermination de la hauteur limite d'un bâtiment

Q.1 : Proposer le modèle pour une étude de RDM détaillant en particulier les conditions aux limites et le chargement.



Q.2 : Déterminer le torseur des efforts intérieurs dans une section droite quelconque de la poutre.

Pour : $x \in \{0, L\}$

$$\left\{ \tau_{\text{int}} \right\} = \underset{G}{\left\{ \tau_{\text{ext} \rightarrow E_2} \right\}} = \underset{G}{\left\{ \tau_{\text{pes} \rightarrow E_2} \right\}}$$

Avec :

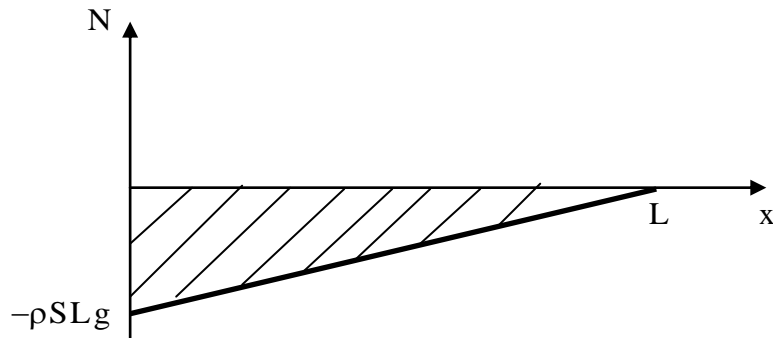
$$\underset{G}{\left\{ \tau_{\text{pes} \rightarrow E_2} \right\}} = \underset{G}{\left\{ \begin{array}{l} \vec{R} = -m_{E_2} g \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\}}$$

Et : $m_{E_2} = \rho SL$

Alors :

$$\{\tau_{\text{int}}\}_G = \begin{Bmatrix} -\rho S L g \bar{x} \\ \bar{0} \end{Bmatrix}$$

Q.3 : Tracer le diagramme des sollicitations et en déduire la nature des sollicitations à laquelle est soumise la poutre.



On a : $N = -\rho S L g \leq 0$, donc le pilier est soumis à la compression

Q.4 : Déterminer la contrainte maximale à laquelle est soumise la poutre.

La contrainte est maximale où la section est minimale S_L

$$\sigma_{\text{max}} = \frac{|N|_{\text{max}}}{S} = \frac{\rho S L g}{S} = \rho L g$$

Condition de résistance :

$$\sigma_{\text{max}} = \rho L g \leq \frac{R_p}{s}$$

Alors :

$$L \leq \frac{R_p}{s \rho g}$$

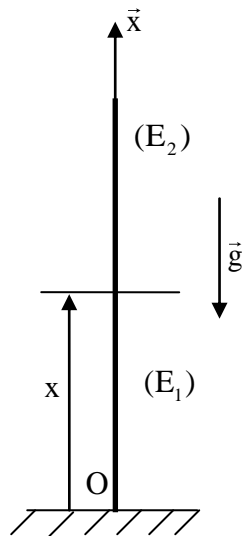
Pour la maçonnerie courante : $L \leq \frac{15 \cdot 10^6}{8 \cdot 2000 \cdot 10} = 93,75 \text{ m}$

Béton : $L \leq \frac{40 \cdot 10^6}{8 \cdot 2500 \cdot 10} = 200 \text{ m}$

Acier de construction : $L \leq \frac{170 \cdot 10^6}{8 \cdot 7800 \cdot 10} = 272,44 \text{ m}$

Exercice 3 : Étude d'une poutre d'égale résistance

Q.1 : A quelle sollicitation est soumise ce pilier ?



Pour : $x \in \{0, L\}$

$$\left\{ \tau_{\text{int}} \right\} = \underset{G}{\left\{ \tau_{\text{ext} \rightarrow E_2} \right\}} = \underset{G}{\left\{ \tau_{\text{pes} \rightarrow E_2} \right\}}$$

Avec :

$$\underset{G}{\left\{ \tau_{\text{pes} \rightarrow E_2} \right\}} = \underset{G}{\left\{ \begin{array}{l} \vec{R} = -m_{E_2} g \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\}}$$

Et : $m_{E_2} = \rho V_{E_2}$

Alors :

$$\left\{ \tau_{\text{int}} \right\} = \underset{G}{\left\{ \begin{array}{l} -\rho V_{E_2} g \vec{x} \\ \vec{0} \end{array} \right\}}$$

On a : $N = -\rho V_{E_2} g x \leq 0$, donc le pilier est soumis à la compression

Q.2 : On considère une section variable qui varie linéairement sur toute la hauteur du pilier qui vaut S_0 au sol et S_L à l'extrémité libre. On suppose que $S_0 > S_L$: déterminer l'évolution des contraintes en fonction de la hauteur Cette évolution est-elle constante?

Cherchons l'évolution de la section $S(x)$:

$$S(x) = a x + b$$

Pour $x = 0$ $S = S_0$ donc : $b = S_0$

Pour $x = L$ $S = S_L$ donc $a = \frac{S_L - S_0}{L}$

Alors :

$$S(x) = \frac{S_L - S_0}{L} x + S_0$$

La contrainte normale dans la section $S(x)$:

$$\sigma(x) = \frac{N(x)}{S(x)} = \frac{-\rho V_{E_2} g}{\frac{S_L - S_0}{L} x + S_0}$$

Avec :

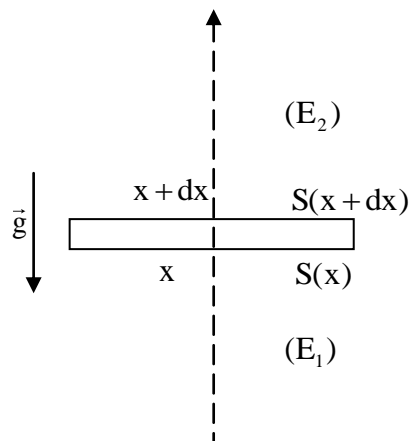
$$\begin{aligned} V_{E_2} &= \iint dV \\ &= \int_x^L S(\xi) d\xi \\ &= \int_x^L \left(\frac{S_L - S_0}{L} \xi + S_0 \right) d\xi \\ &= \frac{S_L - S_0}{2L} (L^2 - x^2) + S_0 (L - x) \end{aligned}$$

D'où :

$$\sigma(x) = -\rho g \frac{\frac{S_L - S_0}{2L} (L^2 - x^2) + S_0 (L - x)}{\frac{S_L - S_0}{L} x + S_0}$$

On remarque que l'évolution n'est pas constante

Q.3 : Déterminer l'évolution de la section S pour que le critère de contrainte normale constante soit respecté. Pour cela, on étudiera l'équilibre statique d'un petit élément de poutre de longueur dx



Appliquons le théorème de la résultante statique à l'élément dx en projection sur l'axe \bar{x}

$$\left(\bar{P}_{dx} + \bar{R}_{E_1 \rightarrow S(x)} + \bar{R}_{E_2 \rightarrow S(x+dx)}\right) \cdot \bar{x} = 0$$
$$-\rho g S(x) dx - \sigma S(x) + \sigma S(x+dx) = 0$$

On a :

$$S(x+dx) = S(x) + dS$$

Donc :

$$-\rho g S(x) dx + \sigma dS = 0$$

$$\frac{dS}{S(x)} = \frac{\rho g}{\sigma} dx$$

D'où :

$$\ln S = \frac{\rho g}{\sigma} x + C_1 \quad \text{ou} \quad S = C \exp\left(\frac{\rho g}{\sigma} x\right)$$

Pour $x = 0$ on a $S = S_0$

Alors:

$$S = S_0 \exp\left(\frac{\rho g}{\sigma} x\right)$$

Pour respecter la condition de résistance, on prend :

$$\sigma = \sigma_e$$

Alors:

$$S = S_0 \exp\left(\frac{\rho g}{\sigma_e} x\right)$$

Q.4 : Calculer l'écrasement du pied

$$\Delta l = \int_0^L \frac{\sigma_e}{E} dx$$
$$= \frac{\sigma_e}{E} L$$