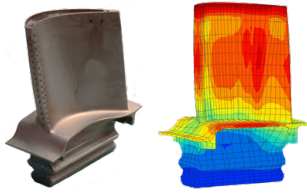


Applications



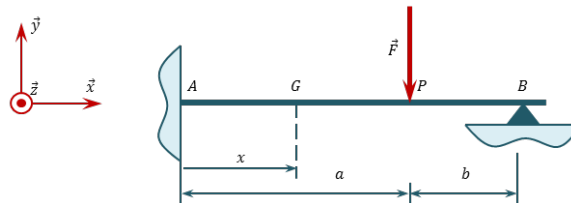
Exercices d'application

Savoirs et compétences :**Résoudre :** à partir des modèles retenus :

- ☐ ***
- ☐ ***
- ☐ ***

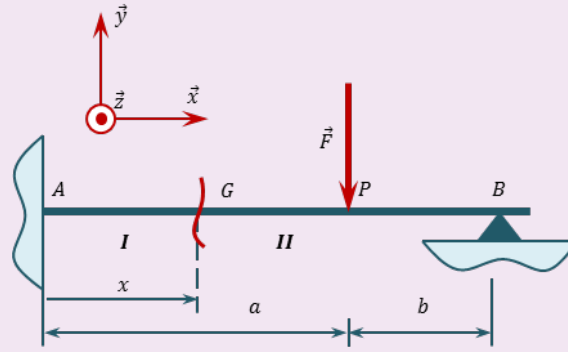
Exercice 1 – Calcul des efforts dans une liaison encastrement

On donne le schéma ci-dessous.

**Question 1** Déterminer le degré d'hyperstatisme.**Question 2** Déterminer les actions mécaniques en A et en B en fonction d'une seule inconnue.**Correction** En isolant la poutre, en réalisant un bilan des actions mécaniques et en réalisant le PFS en A, on

$$\text{obtient : } \begin{cases} X_A = 0 \\ Y_A + Y_B - F = 0 \\ N_A - Fa + Y_B L = 0 \end{cases} \Leftrightarrow \begin{cases} X_A = 0 \\ Y_A = F - Y_B \\ Y_B = \frac{Fa - N_A}{L} \end{cases}$$

Question 3 Après avoir identifier les différentes parties constituant la poutre, déterminer les torseurs de cohésion sur chacune de ces parties.**Correction** On étudie tout d'abord la partie [AP].



En isolant la partie I et en appliquant le PFS, on a :

$$\{\mathcal{T}_{\text{coh}}\}_{II \rightarrow I} + \{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow I}\} = \{0\} \iff \{\mathcal{T}_{\text{coh}}\}_{II \rightarrow I} = -\{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow I}\}$$

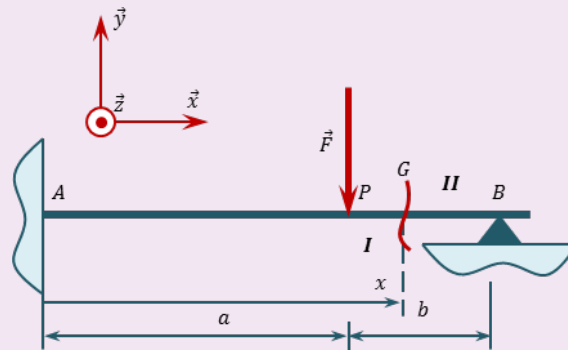
Détermination de $\{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow I}\}$:

$$\{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow I}\} = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ Y_A & 0 \\ 0 & N_A \end{Bmatrix}_A = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ Y_A & 0 \\ 0 & N_A - x Y_A \end{Bmatrix}_G$$

Détermination de $\{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\}$:

$$\forall x \in [0, a]: \quad \{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\} = \begin{Bmatrix} N & M_t \\ T_y & M_{fy} \\ T_z & M_{fz} \end{Bmatrix}_G = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ -Y_A & 0 \\ 0 & x Y_A - N_A \end{Bmatrix}_G$$

Correction On étudie ensuite la partie [PB].



On isole la partie II, on réalise le bilan des actions mécaniques extérieures et on applique le PFS :

$$\{\mathcal{T}_{\text{coh}}\}_{I \rightarrow II} + \{\mathcal{T}_{\text{Ext} \rightarrow II}\} = \{0\} \iff \{\mathcal{T}_{\text{coh}}\}_{II \rightarrow I} = \{\mathcal{T}_{\text{Ext} \rightarrow II}\}$$

Détermination de $\{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow II}\}$:

$$\{\mathcal{T}_{\text{ext} \rightarrow II}\} = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ Y_B & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_B = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ Y_B & 0 \\ 0 & (L-x)Y_B \end{Bmatrix}_G$$

Détermination de $\{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\}$:

$$\forall x \in [a, L]: \quad \{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\} = \begin{Bmatrix} N & M_t \\ T_y & M_{fy} \\ T_z & M_{fz} \end{Bmatrix}_G = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ Y_B & 0 \\ 0 & (L-x)Y_B \end{Bmatrix}_G$$

Correction Équation de la déformée sur la première partie :

$$\forall x \in [0, a]: \quad EI_{Gz} y_1''(x) = M_{fz} \iff EI_{Gz} y_1''(x) = x Y_A - N_A$$

$$\Rightarrow EI_{Gz} y_1'(x) = \frac{1}{2} x^2 Y_A - N_A x + v_1$$

$$\Rightarrow EI_{Gz} y_1(x) = \frac{1}{6} x^3 Y_A - \frac{1}{2} N_A x^2 + v_1 x + y_1$$

La poutre étant encastree en A, on a donc $y_1(0) = 0$ et $y_1'(0) = 0$. En conséquences, $y_1 = 0$ et $v_1 = 0$ et

$$EI_{Gz} y_1(x) = \frac{1}{6} Y_A x^3 - \frac{1}{2} N_A x^2$$

Équation de la déformée sur la seconde partie : $\forall x \in [a, L]$: $EI_{Gz} y_2''(x) = M_{fz} \Leftrightarrow EI_{Gz} y_2''(x) = (L-x) Y_B \Leftrightarrow EI_{Gz} y_2''(x) = -x Y_B + LY_B$

$$\Rightarrow EI_{Gz} y_2'(x) = -\frac{1}{2} Y_B x^2 + LY_B x + v_2$$

$$\Rightarrow EI_{Gz} y_2(x) = -\frac{1}{6} Y_B x^3 + \frac{1}{2} LY_B x^2 + v_2 x + y_2$$

La poutre étant en appui ponctuel en B, on a donc $y_2(L) = 0$. En conséquences,

$$y_2 = \frac{1}{6} Y_B L^3 - \frac{1}{2} Y_B L^3 - v_2 L = -\frac{1}{3} Y_B L^3 - v_2 L$$

La poutre étant un solide continu, on a donc nécessairement $y_1(a) = y_2(a)$ et $y_1'(a) = y_2'(a)$. D'où :

$$\begin{cases} \frac{1}{6} Y_A a^3 - \frac{1}{2} N_A a^2 = -\frac{1}{6} Y_B a^3 + \frac{1}{2} LY_B a^2 + v_2 a - \frac{1}{3} Y_B L^3 - v_2 L \\ \frac{1}{2} a^2 Y_A - N_A a = -\frac{1}{2} Y_B a^2 + LY_B a + v_2 \end{cases}$$

$$\Leftrightarrow \begin{cases} Y_A a^3 - 3N_A a^2 = -Y_B a^3 + 3LY_B a^2 + 6v_2 a - 2Y_B L^3 - 6v_2 L \\ v_2 = \end{cases}$$

$$Y_A a^3 - 3N_A a^2 = -Y_B a^3 + 3LY_B a^2 + 6a \left(\frac{1}{2} a^2 Y_A - N_A a + \frac{1}{2} Y_B a^2 - LY_B a \right) - 2Y_B L^3 - 6L \left(\frac{1}{2} a^2 Y_A - N_A a + \frac{1}{2} Y_B a^2 - LY_B a \right)$$

$$Y_A a^3 - 3N_A a^2 = -Y_B a^3 + 3LY_B a^2 + 3a^3 Y_A - 6a N_A a + 3Y_B a^3 - 6a LY_B a - 2Y_B L^3 - 3La^2 Y_A + 6LN_A a - 3LY_B a^2 - 6L^2 a Y_B$$

$$0 = 2Y_B a^3 + 2a^3 Y_A - 3N_A a^2 - 6LY_B a^2 - 2Y_B L^3 - 3La^2 Y_A + 6LN_A a - 6L^2 a Y_B$$

$$\Leftrightarrow N_A (3a^2 - 6La) = Y_B (2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a) + Y_A (2a^3 - 3La^2)$$

On a donc :

$$\begin{cases} N_A = Y_B \frac{(2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a)}{(3a^2 - 6La)} + Y_A \frac{(2a^3 - 3La^2)}{(3a^2 - 6La)} \\ Y_A = F - Y_B \\ N_A = Fa - Y_B L \end{cases}$$

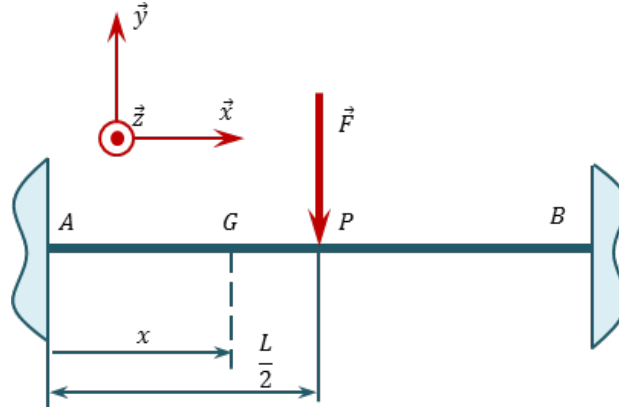
$$\Leftrightarrow \begin{cases} N_A = Y_B \frac{(2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a)}{(3a^2 - 6La)} + Y_A \frac{(2a^3 - 3La^2)}{(3a^2 - 6La)} \\ Y_A = F - Y_B \\ Y_B (2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a) + Y_A (2a^3 - 3La^2) = Fa(3a^2 - 6La) - Y_B L(3a^2 - 6La) \end{cases}$$

$$\Leftrightarrow \begin{cases} N_A = Y_B \frac{(2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a)}{(3a^2 - 6La)} + Y_A \frac{(2a^3 - 3La^2)}{(3a^2 - 6La)} \\ Y_A = F - Y_B \\ 2Y_B a^3 - 6Y_B La^2 - 2Y_B L^3 - 6Y_B L^2 a + 2Fa^3 - 3FLa^2 - Y_B 2a^3 + Y_B 3La^2 = 3Fa^3 - 6FLa^2 - Y_B L3a^2 + Y_B 6L^2 a \end{cases}$$

$$\Leftrightarrow \begin{cases} N_A = Y_B \frac{(2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2 a)}{(3a^2 - 6La)} + Y_A \frac{(2a^3 - 3La^2)}{(3a^2 - 6La)} \\ Y_A = F - Y_B \\ Y_B (-2L^3 - 12L^2 a) = Fa^3 - 3FLa^2 \end{cases}$$

$$\Leftrightarrow \begin{cases} N_A = Y_B \frac{(2a^3 - 6La^2 - 2L^3 - 6L^2a)}{(3a^2 - 6La)} + Y_A \frac{(2a^3 - 3La^2)}{(3a^2 - 6La)} \\ Y_A = F - Y_B \\ Y_B = Fa^2 \frac{3L - a}{2L^2(L + 6a)} \end{cases}$$

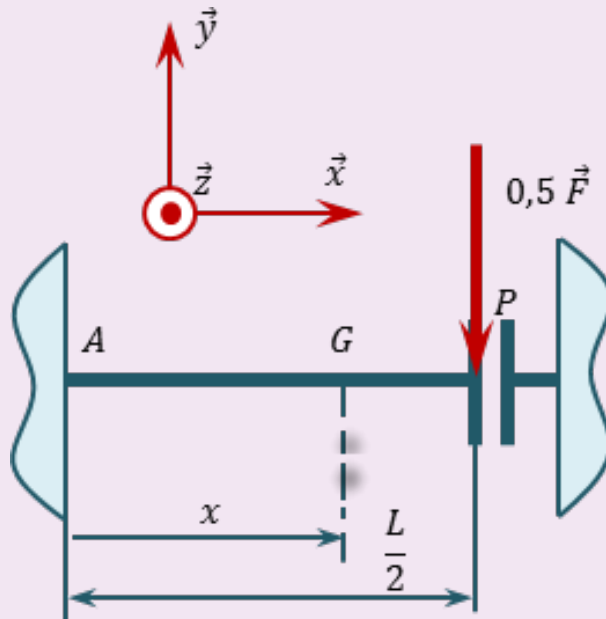
Exercice 2 : Déformation d'une poutre bi-encastée



Question 1 Déterminer la flèche maximale.

Correction

On résout le problème en raisonnant par symétrie. On cherche donc à résoudre le problème suivant.



On isole la poutre, on réalise le bilan des actions mécaniques et on exprime le PFS au point A :

$$\{\mathcal{T}_{\text{Ext} \rightarrow \text{Poutre}}\} + \{\mathcal{T}_{\text{AP} \rightarrow \text{Poutre}}\} = \{0\}$$

$$\begin{Bmatrix} X_A & 0 \\ Y_A & 0 \\ 0 & N_A \end{Bmatrix}_A + \begin{Bmatrix} X_P & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & N_P \end{Bmatrix}_P + \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ -F/2 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_P = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_A$$

$$\begin{Bmatrix} X_A & 0 \\ Y_A & 0 \\ 0 & N_A \end{Bmatrix}_A + \begin{Bmatrix} X_P & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & N_P \end{Bmatrix}_A + \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ -\frac{F}{2} & 0 \\ 0 & -\frac{FL}{2} \end{Bmatrix}_A = \begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_A$$

Au final,

$$\begin{cases} X_A + X_P = 0 \\ Y_A - \frac{F}{2} = 0 \\ N_A + N_P - \frac{FL}{4} = 0 \end{cases}$$

Détermination de $\{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\}$:

$$\forall x \in [0, L/2]: \{\mathcal{T}_{II \rightarrow I}\} = \begin{Bmatrix} N & M_t \\ T_y & M_{fy} \\ T_z & M_{fz} \end{Bmatrix}_G = - \begin{Bmatrix} X_A & 0 \\ \frac{F}{2} & 0 \\ 0 & N_A - x \frac{F}{2} \end{Bmatrix}_G$$

La déformée de la poutre est donnée par :

$$EI_{Gz} y''(x) = M_{fz}(x) \Leftrightarrow EI_{Gz} y''(x) = -N_A x + \frac{F}{2} x^2 + v_0$$

$$\Rightarrow EI_{Gz} y(x) = -\frac{1}{2} N_A x^2 + \frac{F}{12} x^3 + v_0 x + y_0$$

La poutre étant en liaison encastrement en A on a : $y(0) = 0$ et $y'(0) = 0$. En conséquences, $v_0 = 0$ et $y_0 = 0$. Par continuité de la matière, $y'(L/2) = 0$. En conséquences,

$$0 = -N_A \frac{L}{2} + \frac{F}{4} \frac{L^2}{4} \Leftrightarrow N_A = \frac{FL}{8}$$

Au final,

$$EI_{Gz} y(x) = -\frac{FL}{16} x^2 + \frac{F}{12} x^3$$

La flèche est obtenue lorsque $x = L/2$ en conséquences,

$$f = \frac{1}{EI_{Gz}} \left[-\frac{FL}{16} x^2 + \frac{F}{12} x^3 \right] \Leftrightarrow f = \frac{FL^3}{EI_{Gz}} \left[-\frac{1}{64} + \frac{1}{96} \right] = -\frac{FL^3}{192EI_{Gz}}$$