

**Exercice n°1 - Flexion**

On va écrire 2 équations de moments :

$$\begin{cases} Y_2 L + C + 2FL = 0 \\ -Y_1 L + C + FL = 0 \end{cases} \implies \begin{cases} Y_2 = -3F \\ Y_1 = 2F \end{cases}$$

On effectue 2 coupures pour déterminer les efforts intérieurs :

$$x \in [0; L]$$

$$\begin{aligned} T(x) &= -2F \\ M(x) &= 2Fx \\ EIV''(x) &= 2Fx \\ EIV'(x) &= F(x^2 + A) \\ EIV(x) &= F\left(\frac{x^3}{3} + Ax + B\right) \end{aligned}$$

$$x \in [L; 2L]$$

$$\begin{aligned} T(x) &= F \\ M(x) &= C + F(2L - x) = F(3L - x) \\ EIV''(x) &= F(3L - x) \\ EIV'(x) &= F\left(3Lx - \frac{x^2}{2} + D\right) \\ EIV(x) &= F\left(3L\frac{x^2}{2} - \frac{x^3}{6} + Dx + G\right) \end{aligned}$$

or les conditions sur la flèche sont :

$$v(0) = 0 \quad ; \quad v(L) = 0 \quad ; \quad v(x) \text{ continue en } L \quad ; \quad v'(x) \text{ continue en } L$$

donc :

$$\begin{aligned} \begin{cases} B = 0 \\ \frac{L^3}{3} + AL + B = 0 \\ 3L\frac{L^2}{2} - \frac{L^3}{6} + DL + G = 0 \\ 3L^2 - \frac{L^2}{2} + D = L^2 + A \end{cases} &\implies \begin{cases} L^2 + 3A = 0 \\ 9L^3 - L^3 + 6DL + 6G = 0 \\ 6L^2 - L^2 + 2D = 2L^2 + 2A \end{cases} \\ &\implies \begin{cases} 3A = -L^2 \\ 6G = -8L^3 - 6DL \\ 3L^2 + 2D = -\frac{2}{3}L^2 \end{cases} \implies \begin{cases} 3A = -L^2 \\ 6G = -8L^3 - 6DL \\ 9L^2 + 6D = -2L^2 \end{cases} \\ &\implies \begin{cases} 3A = -L^2 \\ 6G = -8L^3 + 11L^3 = 3L^3 \\ 6D = -11L^2 \end{cases} \implies \begin{cases} A = -\frac{1}{3}L^2 \\ G = \frac{1}{2}L^3 \\ D = -\frac{11}{6}L^2 \end{cases} \end{aligned}$$

$$x \in [0; L] \quad ; \quad X \in [0; 1]$$

$$EIV(x) = F\left(\frac{x^3}{3} - \frac{1}{3}L^2x\right)$$

$$EIV(x) = \frac{FL^3}{6}2X(X^2 - 1)$$

$$x \in [L; 2L] \quad ; \quad X \in [1; 2]$$

$$EIV(x) = F\left(3L\frac{x^2}{2} - \frac{x^3}{6} - \frac{11}{6}L^2x + \frac{1}{2}L^3\right)$$

$$EIV(x) = \frac{FL^3}{6}(9X^2 - X^3 - 11X + 3)$$

Il ne reste plus qu'à tracer les 2 fonctions adimensionnées (cf FIG. 2).

La flèche maxi est en  $x = 2L$  :

$$v(2L) = v(X = 2) = 9\frac{FL^3}{6EI} = \frac{3FL^3}{2EI} = 15.5 \text{ mm}$$

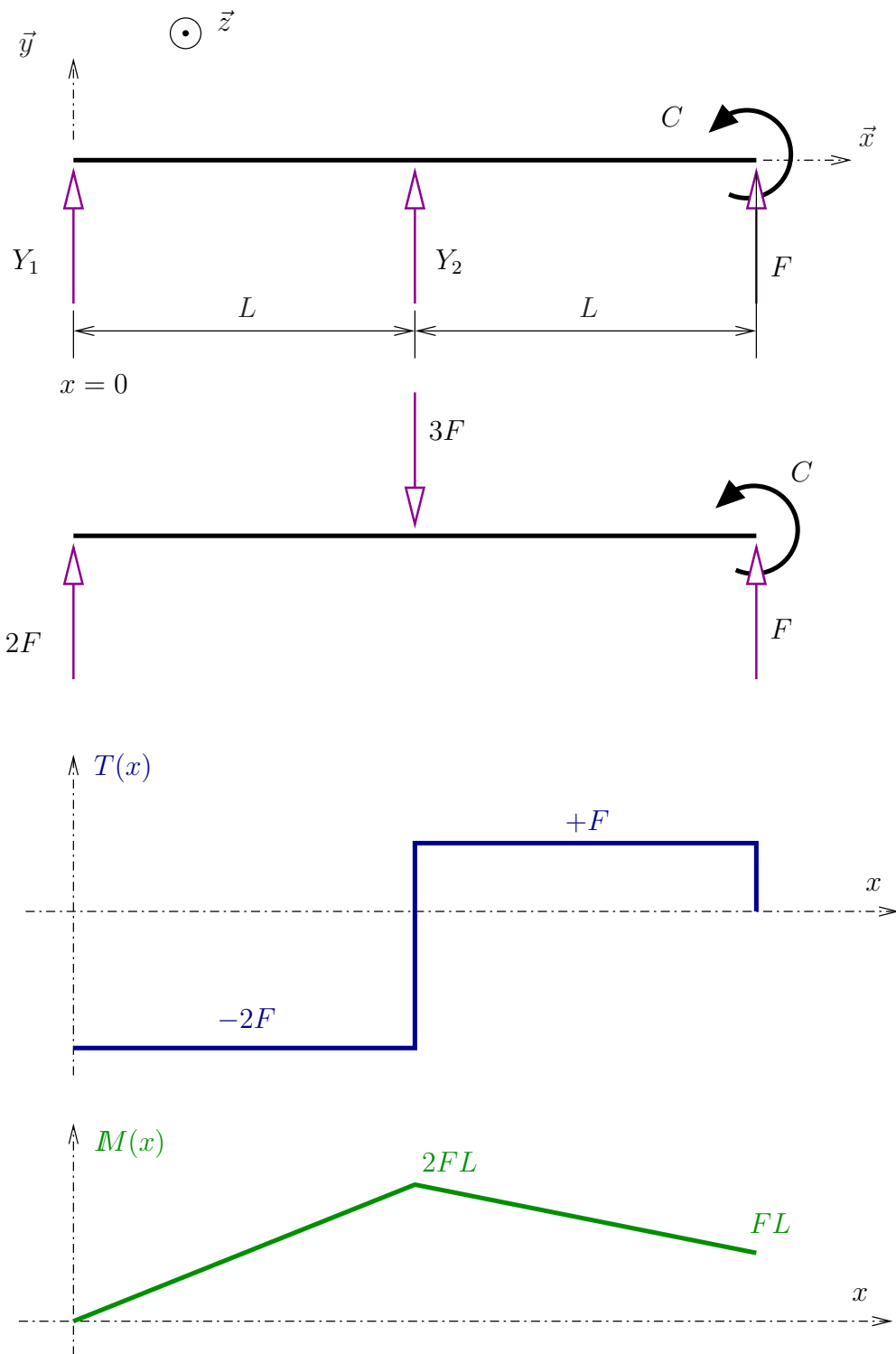


FIG. 1 –

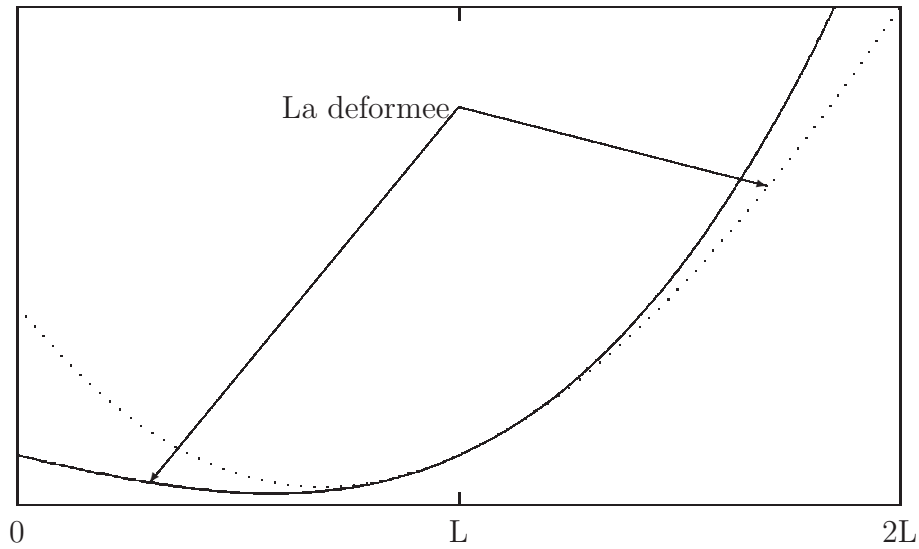


FIG. 2 – Allure de la déformée.

Le moment fléchissant est extrême en  $x = L$  et vaut  $2FL = 3600$  N.m. La contrainte est maxi en  $x = 0$  et pour  $y = \pm \frac{h}{2}$  et vaut :

$$\sigma = \frac{2FL}{I} \frac{h}{2} = 288 \text{ MPa} \quad \text{où} \quad I = \frac{bh^3}{12} \approx 312\,500 \text{ mm}^4$$

Les points situés à  $y = -\frac{h}{2}$  subissent de la traction ; ceux à  $y = +\frac{h}{2}$  de la compression.

La poutre reste dans le domaine élastique : le coefficient de sécurité est  $\frac{R_e}{\sigma} = 2$ .