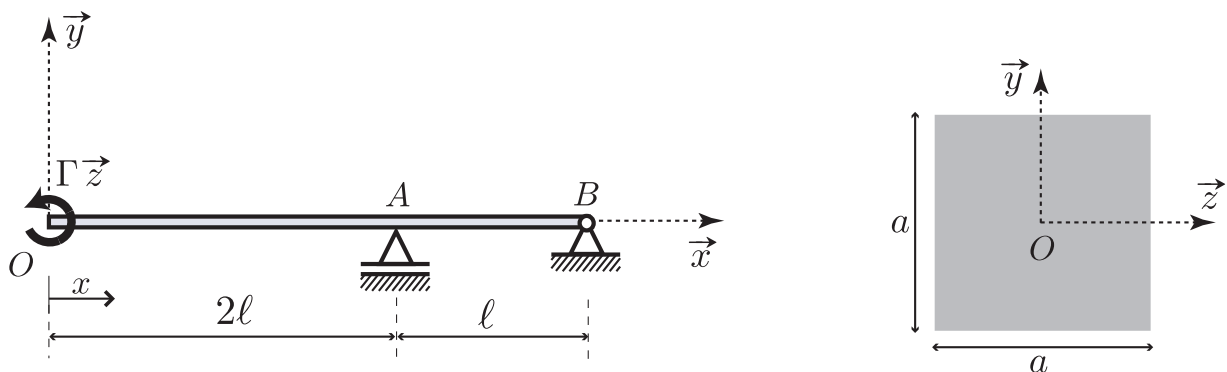


Structures élastiques - LU3ME006

Problème 3

Exo 1 (~ 6 points)

On considère une poutre droite $[OB]$ dirigée suivant l'axe $O\vec{x}$, de longueur 3ℓ . La poutre repose en A ($x = 2\ell$) sur un appui simple mobile et en B ($x = 3\ell$) sur un appui simple fixe. On applique un couple ponctuel autour de \vec{z} d'intensité $\Gamma > 0$ en son extrémité O ($x = 0$). Sa section carrée de côté a suivant le plan Oyz est constante le long de la poutre.



On désigne par I le moment d'inertie de la section de la poutre par rapport à son axe principal d'inertie dirigé suivant l'axe \vec{z} . Le matériau constitutif est homogène, isotrope, linéairement élastique, de module d'élasticité E . Enfin, on fait l'*hypothèse d'Euler-Bernoulli*.

1) En reprenant les résultats établis au problème 2 (voir la correction)

$$\begin{aligned} M_z^{(1)}(x) &= -\Gamma & (0 \leq x \leq 2\ell) \\ M_z^{(2)}(x) &= \frac{\Gamma}{\ell}(x - 3\ell) & (2\ell \leq x \leq 3\ell) \end{aligned}$$

et en s'appuyant sur les lois de comportement et les relations cinématiques, déterminer en fonction de Γ le long de la poutre $[OB]$:

- la rotation de la section droite $\omega_z(x)$ ($\omega_z^{(1)}(x)$ pour $0 \leq x \leq 2\ell$ et $\omega_z^{(2)}(x)$ pour $2\ell \leq x \leq 3\ell$).
- le déplacement vertical $u_y(x)$ ($u_y^{(1)}(x)$ pour $0 \leq x \leq 2\ell$ et $u_y^{(2)}(x)$ pour $2\ell \leq x \leq 3\ell$).

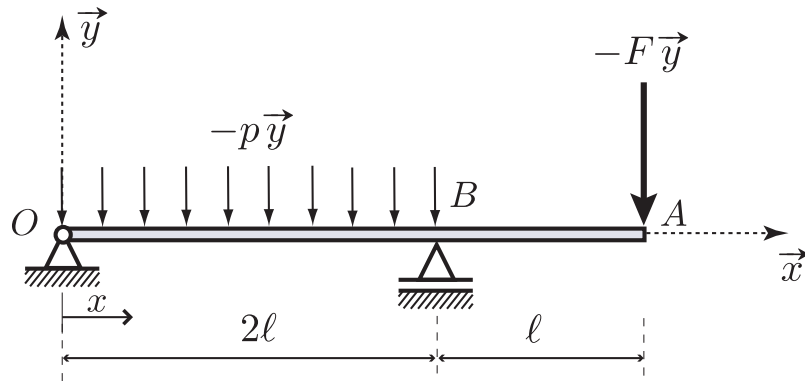
2) En déduire que :

a) $\omega_O = \omega_z^{(1)}(0) = \frac{7}{3} \frac{\Gamma \ell}{EI}$

b) $v_O = u_y^{(1)}(0) = -\frac{8}{3} \frac{\Gamma \ell^2}{EI}$

Exo 2 (~ 14 points)

On considère une poutre droite $[OA]$ dirigée suivant l'axe $O\vec{x}$, de longueur 3ℓ . La poutre repose en O ($x = 0$) sur un appui simple fixe et en B ($x = 2\ell$) sur un appui simple mobile. On applique une densité linéique de force $-p\vec{y}$ sur le segment $[OB]$ ainsi qu'une force ponctuelle $-F\vec{y}$ au point A ($x = 3\ell$). On suppose que les axes $(G\vec{y})$ et $(G\vec{z})$ sont axes principaux d'inertie.



On désigne par I le moment d'inertie de la section de la poutre par rapport à son axe principal d'inertie dirigé suivant l'axe \vec{z} . Le matériau constitutif est homogène, isotrope, linéairement élastique, de module d'élasticité E . Enfin, on fait l'**hypothèse d'Euler-Bernoulli**.

- 1) En appliquant le principe fondamental de la statique, déterminer les réactions aux appuis en O et B lorsque la structure est en équilibre.
- 2) Etablir les expressions des composantes du torseur de cohésion (effort normal $N(x)$, effort tranchant $T_y(x)$ et moment fléchissant $M_z(x)$) dans la poutre.
- 3) En s'appuyant sur les lois de comportement et les relations cinématiques, déterminer le long de la poutre $[OA]$:
 - la rotation de la section droite $\omega_z(x)$ ($\omega_z^{(1)}(x)$ pour $0 \leq x \leq 2\ell$ et $\omega_z^{(2)}(x)$ pour $2\ell \leq x \leq 3\ell$).
 - le déplacement vertical $u_y(x)$ ($u_y^{(1)}(x)$ pour $0 \leq x \leq 2\ell$ et $u_y^{(2)}(x)$ pour $2\ell \leq x \leq 3\ell$).
- 4) En déduire le déplacement vertical en A ($v_A = u_y(3\ell)$) et la rotation de la section droite en B ($\omega_B = \omega_z(2\ell)$).