

## Premier problème : Poutre soumise à un champ axial d'actions mécaniques à distance

Une poutre de longueur  $l$  et de sections droites rectangulaires de mêmes dimensions et d'aire  $S$  (figure 1) est constituée d'un matériau homogène de masse volumique  $\rho$ , au comportement élastique linéaire et isotrope, de module d'Young  $E$  et de coefficient de Poisson  $\nu = 0$ . La poutre, encastée à son extrémité gauche  $x = 0$  et libre à son extrémité droite  $x = l$ , est soumise à la densité massique d'actions mécaniques à distance  $\mathbf{b} = ax^3 \vec{e}_x$ , où  $a$  est une constante strictement positive donnée de dimension  $L^{-2}T^{-2}$ . On suppose alors, compte tenu des hypothèses précédentes et de la géométrie du problème, que le champ des déplacements adopte la forme  $\mathbf{u} = u(x) \vec{e}_x$ , où  $\vec{e}_x$  est le vecteur directeur unitaire de l'axe  $Ox$ , et où  $u$  est une fonction de  $x$  que l'on se propose de déterminer.

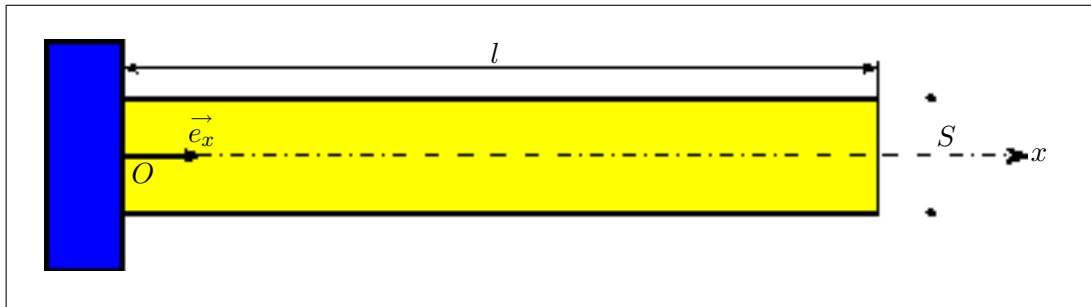


FIG. 1 – Poutre soumise à un champ axial d'actions mécaniques à distance

1. Des équations de Lamé-Navier déduire l'équation différentielle ordinaire dont  $u$  est solution.

L'on a  $\mathbf{rot}_x \mathbf{u} = \mathbf{0}$ ,  $\mathbf{div}_x \mathbf{u} = u'(x) \vec{e}_x$ ,  $\mathbf{grad}_x \mathbf{div}_x \mathbf{u} = u''(x) \vec{e}_x$ ,  $\boldsymbol{\gamma} = \mathbf{0}$ ,  $\lambda = 0$  et  $\mu = E$ , de sorte que les équations de Lamé-Navier se réduisent ici à

$$Eu''(x) + \rho ax^3 = 0$$

2. Résoudre l'équation précédente en tirant parti des conditions aux limites statique en  $x = l$  et cinématique en  $x = 0$ .

L'on a  $u''(x) = -\frac{\rho a}{E} x^3$  ainsi que  $\sigma_{xx}(l) = Eu'(l) = 0$ , et donc  $u'(l) = 0$ , si bien que l'on obtient  $u'(x) = \frac{\rho a}{4E} (l^4 - x^4)$ . Enfin, de  $u(0) = 0$  l'on déduit que  $u(x) = \frac{\rho a}{4E} (l^4 x - \frac{x^5}{5})$ . En particulier, l'on a  $u(l) = \frac{\rho a l^5}{5E}$ .

3. Le matériau obéissant au critère de limite élastique de Tresca, de limite élastique en traction simple  $\sigma_0$ , quelle est la valeur de  $a$  à ne pas dépasser si l'on veut éviter l'apparition de déformations plastiques?

L'on doit avoir, pour tout  $x$  compris entre 0 et  $l$ ,  $\sigma_{xx}(x) = Eu'(x) = \frac{\rho a}{4} (l^4 - x^4) \leq \sigma_0$ , ce qui impose  $\frac{\rho a l^4}{4} \leq \sigma_0$ , c'est-à-dire  $a \leq \frac{4\sigma_0}{\rho l^4}$ .

On se propose, dans ce qui suit, d'exhiber une solution (*a priori* approchée) grâce au théorème de l'énergie potentielle<sup>1</sup>.

4. On pose  $u(x) = \alpha x$ . Donner l'expression de l'énergie potentielle  $J(\alpha)$  et dire quelle valeur de  $\alpha$  la minimise. Quel est alors le déplacement en  $x = l$ ? (on comparera ce dernier avec la valeur exacte trouvée à la question 2). En quoi cette solution n'est pas satisfaisante?

<sup>1</sup>L'énergie potentielle d'un solide dans un champ de déplacement virtuel est égale à la différence entre son énergie de déformation élastique et le travail, dans ce champ, des actions mécaniques extérieures.

Les seules composantes non nulles du tenseur linéarisé des petites déformations  $\varepsilon$  et du tenseur de contraintes de Cauchy  $\sigma$  sont  $\varepsilon_{xx} = u'(x) = \alpha$  et  $\sigma_{xx} = E\varepsilon_{xx} = E\alpha$ , de sorte que l'on a

$$\begin{aligned} J(\alpha) &= \int_0^l \frac{1}{2} E \alpha^2 S \, dx - \int_0^l \rho a x^3 \alpha x S \, dx \\ &= S \left( \frac{1}{2} E \alpha^2 l - \frac{1}{5} \rho a \alpha l^5 \right) \end{aligned}$$

Comme  $J'(\alpha) = S(E\alpha l - \frac{1}{5}\rho a l^5)$ , La valeur de  $\alpha$  minimisant l'énergie potentielle  $J(\alpha)$ , solution de l'équation  $J'(\alpha) = 0$ , vaut  $\alpha = \frac{\rho a l^4}{5E}$ . L'on a alors  $u(x) = \frac{\rho a l^4}{5E} x$ , si bien que cette solution approchée ne coïncide avec la solution exacte qu'en  $x = 0$  et  $x = l$ .

5. On pose à présent  $u(x) = \alpha x + \beta x^5$ . Calculer  $J(\alpha, \beta)$ , et montrer que l'on obtient alors la solution trouvée à la question 2.

Les seules composantes non nulles du tenseur linéarisé des petites déformations  $\varepsilon$  et du tenseur de contraintes de Cauchy  $\sigma$  sont à présent  $\varepsilon_{xx} = u'(x) = \alpha + 5\beta x^4$  et  $\sigma_{xx} = E\varepsilon_{xx} = E(\alpha + 5\beta x^4)$ , si bien que l'on a

$$\begin{aligned} J(\alpha, \beta) &= \int_0^l \frac{1}{2} E (\alpha + 5\beta x^4)^2 S \, dx - \int_0^l \rho a x^3 (\alpha x + \beta x^5) S \, dx \\ &= S \left( \frac{1}{2} E \left( \alpha^2 l + 2\alpha\beta l^5 + \frac{25}{9} \beta^2 l^9 \right) - \frac{1}{5} \rho a \alpha l^5 - \frac{1}{9} \rho a \beta l^9 \right) \end{aligned}$$

Comme  $\frac{\partial J}{\partial \alpha}(\alpha, \beta) = S(E(\alpha l + \beta l^5) - \frac{1}{5}\rho a l^5)$  et que  $\frac{\partial J}{\partial \beta}(\alpha, \beta) = S(E(\alpha l^5 + \frac{25}{9}\beta l^9) - \frac{1}{9}\rho a l^9)$ , Les valeurs de  $\alpha$  et  $\beta$  minimisant l'énergie potentielle  $J(\alpha, \beta)$ , solutions du système d'équations  $\frac{\partial J}{\partial \alpha}(\alpha, \beta) = \frac{\partial J}{\partial \beta}(\alpha, \beta) = 0$ , satisfont

$$\begin{cases} \alpha + \beta l^4 &= \frac{\rho a}{5E} l^4 \\ \alpha + \frac{25}{9} \beta l^4 &= \frac{\rho a}{9E} l^4 \end{cases}$$

L'on en déduit alors  $\beta = \frac{-1}{20} \frac{\rho a}{E}$  puis  $\alpha = \frac{\rho a l^4}{4E}$ , de sorte que  $u(x) = \frac{\rho a l^4}{4E} x - \frac{\rho a}{20E} x^5$ , et que cette solution approchée coïncide cette fois avec la solution exacte.

6. Soit  $n \in \mathbb{N}$ ,  $n \geq 5$ . Dire, sans faire de calculs mais en le justifiant, ce que l'on obtiendrait en posant  $u(x) = \sum_{k=1}^{k=n} \alpha_k x^k$ .

Comme la solution exacte appartient à l'espace d'approximation, la solution approchée est, là encore, identique à cette dernière, de sorte que l'on obtiendrait  $\alpha_1 = \frac{\rho a l^4}{4E}$ ,  $\alpha_2 = \alpha_3 = \alpha_4 = 0$ ,  $\alpha_5 = \frac{-1}{20} \frac{\rho a}{E}$  et  $\alpha_k = 0$  pour tout entier  $k$  strictement supérieur à 5.

### Second problème : Écoulement d'un fluide visqueux newtonien entre deux plaques

L'axe  $Ox_2$  étant vertical ascendant, un fluide visqueux newtonien incompressible, de viscosité dynamique de cisaillement  $\eta$ , occupe l'espace physique compris entre deux plaques horizontales. La première plaque, (P1), située dans le plan  $x_2 = 0$ , est fixe, tandis que la seconde, (P2), située dans le plan  $x_2 = H$ , avec  $H$  une constante strictement positive, est animée d'un mouvement de translation dans la direction horizontale  $Ox_1$ , de vitesse  $v_0$ . Les actions mécaniques à distance étant ici négligées, l'on admet alors, compte tenu de ces hypothèses et de la géométrie du problème, que le champ des vitesses exprimé dans le global  $(\vec{e}_1, \vec{e}_2, \vec{e}_3)$  associé au système de coordonnées cartésiennes  $(x_1, x_2, x_3)$  adopte la forme  $\mathbf{v} = v(x_1, x_2) \vec{e}_1$ , où  $v$  est une fonction inconnue dépendant, *a priori*, des variables d'espace  $x_1$  et  $x_2$ .

1. Montrer qu'en fait  $v$  ne dépend que de  $x_2$ .

Comme le fluide est incompressible, l'on a  $\operatorname{div}_x \mathbf{v} = 0$ , et l'on en déduit alors  $\partial_1 v = 0$ , ce qui montre que  $v$  ne dépend que de  $x_2$ .

2. Des équations de Navier-Stokes déduire que la pression  $p$  est indépendante de  $x_2$  et de  $x_3$  et que son gradient est constant. On pose alors, dans tout ce qui suit,  $\frac{dp}{dx_1} = -G$  et l'on choisit  $G > 0$ , de façon à ce que le fluide s'écoule dans le sens des  $x_1$  positifs.

Les particules fluides étant animées d'un mouvement rectiligne uniforme, le champ des accélérations  $\boldsymbol{\gamma}$  est nul. Comme les actions mécaniques à distance sont négligées et que le fluide est incompressible, les équations de Navier-Stokes se réduisent ici à  $-\mathbf{grad}_x p - \eta \mathbf{rot}_x \mathbf{rot}_x \mathbf{v} = \mathbf{0}$ , ce qui donne, puisque  $\mathbf{rot}_x \mathbf{rot}_x \mathbf{v} = -\partial_{22}^2 v(x_2) \vec{e}_1$ ,

$$\begin{cases} -\partial_1 p(x_1, x_2, x_3) + \eta \partial_{22}^2 v(x_2) & = 0 \\ -\partial_2 p(x_1, x_2, x_3) & = 0 \\ -\partial_3 p(x_1, x_2, x_3) & = 0 \end{cases}$$

ce qui montre que la pression  $p$  ne dépend que de  $x_1$ , et que son gradient  $\frac{dp}{dx_1} \vec{e}_1$  est constant.

3. Du résultat obtenu à la question 2 joint aux équations de Navier-Stokes ainsi qu'aux conditions aux limites cinématiques en  $x_2 = 0$  et  $x_2 = H$  déduire, en fonction de  $G$ ,  $\eta$ ,  $H$  et  $v_0$ , l'expression de  $v$ .

De  $\partial_{22}^2 v(x_2) = \frac{1}{\eta} \partial_1 p(x_1) = \frac{-G}{\eta}$  l'on déduit tout d'abord  $v(x_2) = \frac{-G}{2\eta} x_2^2 + Ax_2 + B$ , avec  $A$  et  $B$  deux constantes arbitraires. De  $v(0) = 0$  l'on tire ensuite  $B = 0$ , puis, de la condition  $v(H) = v_0$ ,  $A = \frac{GH}{2\eta} + \frac{v_0}{H}$ , de sorte que finalement l'on a, pour tout  $x_2$  compris entre 0 et  $H$ ,

$$v(x_2) = \frac{GH}{2\eta} x_2 \left(1 - \frac{x_2}{H}\right) + \frac{v_0}{H} x_2$$

4. Donner, en fonction de  $G$ ,  $\eta$ ,  $H$  et  $v_0$ , l'expression du débit volumique  $Q$  du fluide à travers les sections  $x_1 = \text{cste}$ , par unité de largeur dans la direction  $Ox_3$ .

L'on a

$$\begin{aligned} Q &= \int_0^H v(x_2) dx_2 \\ &= \int_0^H \left( \frac{GH}{2\eta} x_2 \left(1 - \frac{x_2}{H}\right) + \frac{v_0}{H} x_2 \right) dx_2 && \text{On pose } u = \frac{x_2}{H} \\ &= \frac{GH^3}{2\eta} \int_0^1 u(1-u) du + v_0 H \int_0^1 u du \end{aligned}$$

ce qui donne finalement  $Q = \frac{GH^3}{12\eta} + \frac{1}{2} v_0 H$

5. Donner, en fonction de  $G$ ,  $\eta$ ,  $H$  et  $v_0$ , l'expression des composantes non nulles du tenseur des taux de déformation  $\mathbf{D}$ , puis celles du tenseur des contraintes de Cauchy  $\boldsymbol{\sigma}$ .

La seule composante non nulle du tenseur  $\mathbf{D}$  des taux de déformation est

$$D_{12} = \frac{1}{2} \partial_2 v(x_2) = \frac{GH}{4\eta} \left(1 - \frac{2x_2}{H}\right) + \frac{v_0}{2H}$$

si bien que l'on a ensuite, puisque  $\boldsymbol{\sigma} = -p\boldsymbol{\delta} + 2\eta\mathbf{D}$ ,  $\sigma_{12} = 2\eta D_{12} = \frac{GH}{2} \left(1 - \frac{2x_2}{H}\right) + \eta \frac{v_0}{H}$  ainsi que  $\sigma_{11} = \sigma_{22} = \sigma_{33} = -p(x_1) = Gx_1 - p_0$ , avec  $p_0$  une constante arbitraire.

6. Des résultats de la question 5 déduire, en fonction de  $G$ ,  $\eta$ ,  $H$  et  $v_0$ , l'expression des forces de frottement  $\vec{F}_1$  et  $\vec{F}_2$  qu'exerce, par unité de longueur dans la direction  $(O, x_1)$  et de largeur dans la direction  $(O, x_3)$ , le fluide sur les plaques  $(P1)$  et  $(P2)$ , puis retrouver, grâce au théorème d'Euler, l'expression de leur somme  $\vec{F}_1 + \vec{F}_2$ .

L'on a  $\vec{F}_1 = F_1 \vec{e}_1$ , avec  $F_1 = \vec{e}_1 \cdot \boldsymbol{\sigma}(0) \cdot \vec{e}_2 = \sigma_{12}(0) = \frac{GH}{2} + \eta \frac{v_0}{H}$  ainsi que  $\vec{F}_2 = F_2 \vec{e}_1$ , avec cette fois  $F_2 = -\vec{e}_1 \cdot \boldsymbol{\sigma}(H) \cdot \vec{e}_2 = -\sigma_{12}(H) = \frac{GH}{2} - \eta \frac{v_0}{H}$ , de sorte que  $\vec{F}_1 + \vec{F}_2 = GH \vec{e}_1$ .

Dans tout ce qui suit, nous désignons par  $\mathcal{V}$  le volume fluide, de largeur unité dans la direction  $(O, x_3)$ , compris entre les plans  $x_1 = c$  et  $x_1 = c + 1$ , avec  $c$  un réel donné, et par  $\mathcal{S}$  sa frontière. Comme le fluide est incompressible et l'écoulement permanent, la résultante de la dérivée partielle par rapport au temps des quantités de mouvement s'exerçant sur le volume  $\mathcal{V}$  et nulle. Par ailleurs, le débit de ces mêmes quantités de mouvement à travers  $\mathcal{S}$  est également nul puisque la vitesse ne dépend que de la variable d'espace  $x_2$ . Ainsi, le théorème d'Euler se réduit ici à la nullité de la résultante des actions mécaniques extérieures s'exerçant sur  $\mathcal{V}$ , c'est-à-dire, en l'absence d'actions mécaniques extérieures à distance, à la nullité des actions mécaniques extérieures de contact s'exerçant sur  $\mathcal{S}$ , ce qui donne  $p(c)H \vec{e}_1 - p(c+1)H \vec{e}_1 - (\vec{F}_1 + \vec{F}_2) = \vec{0}$ , de sorte que l'on retrouve bien, puisque  $p(x_1) = p_0 - Gx_1$ ,  $\vec{F}_1 + \vec{F}_2 = GH \vec{e}_1$ .

7. Des résultats de la question 5 déduire, en fonction de  $G$ ,  $\eta$ ,  $H$  et  $v_0$ , l'expression de la puissance des efforts intérieurs  $\mathcal{P}^i$  dissipée dans l'écoulement, par unité de longueur dans la direction  $(O, x_1)$  et de largeur dans la direction  $(O, x_3)$ , puis retrouver ce résultat grâce au théorème de l'énergie cinétique.

On a

$$\begin{aligned} \mathcal{P}^i &= \int_0^H 2D_{12}(x_2)\sigma_{12}(x_2) dx_2 \\ &= \int_0^H 4\eta \left( \frac{GH}{4\eta} \left( 1 - \frac{2x_2}{H} \right) + \frac{v_0}{2H} \right)^2 dx_2 && \text{On pose } u = 2\frac{x_2}{H} - 1 \\ &= 2\eta H \int_{-1}^1 \left( \frac{v_0}{2H} - \frac{GH}{4\eta} u \right)^2 du \\ &= 2\eta H \left( \frac{v_0^2}{2H^2} + \frac{G^2 H^2}{24\eta^2} \right) \end{aligned}$$

ce qui donne finalement  $\mathcal{P}^i = \frac{\eta v_0^2}{H} + \frac{G^2 H^3}{12\eta}$ . Comme le champ des accélérations est nul, la puissance dynamique s'exerçant sur le volume fluide  $\mathcal{V}$  l'est également, de sorte que la puissance des efforts intérieurs  $\mathcal{P}^i$  est égale à celle des actions mécaniques extérieures s'exerçant sur ce volume, c'est-à-dire, en l'absence d'actions mécaniques extérieures à distance, à celle des actions mécaniques extérieures de contact s'exerçant sur  $\mathcal{S}$ , ce qui donne  $\mathcal{P}^i = p(c)Q - p(c+1)Q - F_2 v_0 = GQ - F_2 v_0$ , de sorte que l'on retrouve bien, puisque  $Q = \frac{GH^3}{12\eta} + \frac{1}{2}v_0 H$  et que  $F_2 = \frac{GH}{2} - \eta \frac{v_0}{H}$ ,  $\mathcal{P}^i = \frac{\eta v_0^2}{H} + \frac{G^2 H^3}{12\eta}$ .