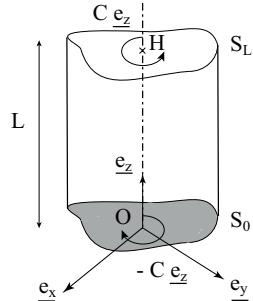


Correction TD 8 - Torsion de poutre avec gauchissement de section

1 Mise en équations

Question 1.1 :



L'équilibre global conduit à $M_O + C e_z = 0$ soit $M_O = -C e_z$. On modélise l'action mécanique en O . On ne peut pas ici modéliser l'action mécanique en O par un encaissement car cela revient à imposer un déplacement sur tous les points de la surface ce qui n'est pas équivalent.

Question 1.2 : • Admissibilité cinématique (CA) : le champ de déplacement \underline{U} est régulier.

• Admissibilité statique (SA) :

- ◊ équilibre local : $\underline{\text{Div}} \underline{\sigma} = \underline{0}$,
- ◊ sur la surface latérale : $\underline{\sigma} \underline{n} = \underline{0}$ où \underline{n} est le vecteur local sortant de la surface,
- ◊ sur la surface supérieure : $\iint_{S_L} \underline{\sigma} e_z dS = \underline{0}$ et $\iint_{S_L} \underline{HM} \wedge \underline{\sigma} e_z dS = C e_z$,
- ◊ sur la surface inférieure : $\iint_{S_0} \underline{\sigma} e_z dS = \underline{0}$ et $\iint_{S_0} \underline{OM} \wedge \underline{\sigma} (-e_z) dS = -C e_z$.

• Relation de comportement (RdC) : Loi de Hooke : $\underline{\sigma} = \lambda \text{Tr}(\underline{\varepsilon}) \underline{1} + 2\mu \underline{\underline{\varepsilon}}$.

Question 1.3 : Il faut supprimer les mouvements de corps rigides. Ce n'est pas le cas ici. La solution en déplacement sera vrai aux mouvements de corps rigide près.

2 Approche en déplacement

Question 2.1.1 : Il faut que la fonction φ soit régulière, c'est-à-dire continue, dérivable un grand nombre de fois.

Question 2.1.2 :

$$\underline{\varepsilon} = \frac{\alpha}{2} \begin{bmatrix} 0 & 0 & \frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \\ 0 & 0 & \frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \\ \frac{\partial \varphi}{\partial x} - y & \frac{\partial \varphi}{\partial y} + x & 0 \end{bmatrix} \quad \underline{\sigma} = \alpha \mu \begin{bmatrix} 0 & 0 & \frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \\ 0 & 0 & \frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \\ \frac{\partial \varphi}{\partial x} - y & \frac{\partial \varphi}{\partial y} + x & 0 \end{bmatrix}$$

Question 2.1.3 : L'équilibre global donne :

$$\underline{\text{Div}} \underline{\sigma} = \underline{0} \Rightarrow \begin{cases} 0 = 0 \\ 0 = 0 \\ \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} = 0 \end{cases} \Rightarrow \boxed{\Delta \varphi(x, y) = 0} \quad (1)$$

La condition $\underline{\sigma} \underline{n} = \underline{0}$ sur la surface latérale donne avec $\underline{n} = n_x \underline{e}_x + n_y \underline{e}_y$:

$$\begin{cases} 0 = 0 \\ 0 = 0 \\ n_x \left(\frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \right) + n_y \left(\frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \right) = 0 \end{cases} \Rightarrow n_x \frac{\partial \varphi}{\partial x} + n_y \frac{\partial \varphi}{\partial y} + n_y x - n_x y = 0 \Rightarrow \boxed{\underline{\text{grad}} \varphi \cdot \underline{n} + (\underline{X} \wedge \underline{n}) \cdot \underline{e}_z = 0} \quad (2)$$

Résultante sur S_0 et S_L :

$$\iint_{S_L} \underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{e}_z dS = \underline{0} \Rightarrow \iint_{S_L} \left(\frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \right) dS \underline{e}_x + \iint_{S_L} \left(\frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \right) dS \underline{e}_y = \underline{0}$$

Moment sur S_0 et S_L :

$$\iint_{S_L} \underline{X} \wedge \underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{e}_z dS = C \underline{e}_z \Rightarrow \iint_{S_L} (x \underline{e}_x + y \underline{e}_y) \wedge \left(\left(\frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \right) \underline{e}_x + \left(\frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \right) \underline{e}_y \right) dS = \frac{C}{\alpha \mu} \underline{e}_z$$

$$\iint_{S_L} (x^2 + y^2) dS + \iint_{S_L} x \frac{\partial \varphi}{\partial y} - y \frac{\partial \varphi}{\partial x} dS = J$$

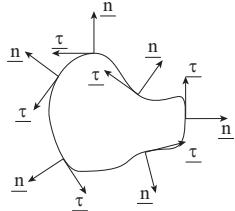
Sachant que le premier terme représente la somme de moments quadratique que l'on va nommer $I_x = \iint_{S_L} y^2 dS$ et $I_y = \iint_{S_L} x^2 dS$, on a :

$$I_x + I_y + \iint_{S_L} (\underline{X} \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \varphi) \cdot \underline{e}_z dS = J \quad (3)$$

Question 2.1.4 : On a :

$$\underline{\tau} = \underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{e}_z = \mu \alpha \left[\left(\frac{\partial \varphi}{\partial x} - y \right) \underline{e}_x + \left(\frac{\partial \varphi}{\partial y} + x \right) \underline{e}_y \right] = \frac{C}{J} (\underline{\underline{\text{grad}}} \varphi + \underline{e}_z \wedge \underline{X})$$

Il n'y a pas de composante sur \underline{e}_z pour $\underline{\tau}$. Donc $\underline{\tau}$ appartient toujours au plan de la section située à la cote z . Maintenant, en regardant plus précisément sur le bord libre d'une section, on a aussi $\underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{n} = \underline{0}$, en particulier $\underline{e}_z \cdot \underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{n} = 0 \Rightarrow (\underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{n})^T \cdot \underline{e}_z = 0 \Rightarrow \underline{n}^T \underline{\underline{\sigma}} \cdot \underline{e}_z = 0 \Rightarrow \underline{n} \cdot \underline{\tau} = 0$ et en utilisant le fait que $\underline{\underline{\sigma}}$ est symétrique.



En tout point du bord libre, on a une ligne de cisaillement puisque $\underline{\tau} \cdot \underline{n} = 0$.

Question 2.2.1 : La représentation du bord de la section S est une ellipse de forme $s(x, y)$, vérifiant l'équation 1 trivialement :

$$\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} - 1 = 0 \Leftrightarrow s(x, y) = 0 \quad \text{avec} \quad s(x, y) = \frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} - 1$$

La normale sortante unitaire à cette surface a pour expression :

$$\underline{n} = \frac{\underline{\underline{\text{grad}}} s(x, y)}{\|\underline{\underline{\text{grad}}} s(x, y)\|} \Rightarrow \underline{n} = \frac{1}{\sqrt{\frac{x^2}{a^4} + \frac{y^2}{b^4}}} \left(\frac{x}{a^2} \underline{e}_x + \frac{y}{b^2} \underline{e}_y \right) \quad (4)$$

Du coup, on essaye de vérifier l'équation 2.

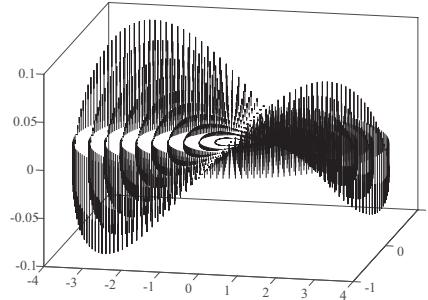
$$\underline{\underline{\text{grad}}} \varphi \cdot \underline{n} + (\underline{X} \wedge \underline{n}) \cdot \underline{e}_z = 0 \Leftrightarrow \frac{1}{\sqrt{\frac{x^2}{a^4} + \frac{y^2}{b^4}}} \left(\frac{2x}{a^2} \frac{\partial \varphi}{\partial x} + \frac{2y}{b^2} \frac{\partial \varphi}{\partial y} + \frac{2y}{b^2} x - \frac{2x}{a^2} y \right) = 0$$

$$\frac{2x}{a^2} ky + \frac{2y}{b^2} kx + \frac{2y}{b^2} x - \frac{2x}{a^2} y = 0 \Leftrightarrow k = \frac{b^2 - a^2}{b^2 + a^2}$$

Maintenant, on essaye de vérifier l'équation 3.

$$I_x + I_y + \iint_{S_L} (\underline{X} \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \varphi) \cdot \underline{e}_z dS = J \Leftrightarrow I_x + I_y + k(I_y - I_x) = J \Leftrightarrow J = \pi \frac{a^3 b^3}{a^2 + b^2}$$

Question 2.2.2 : On a donc $\underline{U} = \alpha(ze_z \wedge \underline{OM} + kxye_z)$. La partie $ze_z \wedge \underline{OM}$ représente la composante dans le plan (e_x, e_y) alors que la partie $kxye_z$ représente la composante hors-plan selon e_z . Voici une représentation de la composante hors plan, c'est ce type de déplacement qu'on appelle gauchissement de section :



Question 2.2.3 : On recalcule l'état de contrainte :

$$\underline{\underline{\sigma}} = \alpha\mu \begin{bmatrix} 0 & 0 & y(k-1) \\ 0 & 0 & x(k+1) \\ y(k-1) & x(k+1) & 0 \end{bmatrix}$$

On a le vecteur de cisaillement : $\underline{\tau} = \frac{C}{J}((k-1)ye_x + (k+1)xe_y)$. L'expression des lignes de cisaillement suivent la relation $\underline{\tau} \wedge dM = 0 \Leftrightarrow -(k-1)ydy + (k+1)xdx = 0$, soit après intégration et en remplaçant k par sa valeur $\boxed{\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} = cte}$. Les lignes de cisaillements sont donc des ellipses à l'intérieur même de la section.

Question 2.3.1 : Dans ce cas particulier, on a $a = b$ par conséquent $k = 0$ du coup $\underline{U} = \alpha ze_z \wedge \underline{OM}$, il n'y pas de composante hors plan donc pas de gauchissement, la section en forme disque reste un disque au cours du déplacement.

Question 2.3.2 : On trouve $J = \frac{\pi d^4}{32}$, résultat classique du moment quadratique de torsion.

Question 2.3.3 : On recalcule l'état de contrainte :

$$\underline{\underline{\sigma}} = \alpha\mu \begin{bmatrix} 0 & 0 & -y \\ 0 & 0 & x \\ -y & x & 0 \end{bmatrix}$$

On a le vecteur de cisaillement : $\underline{\tau} = \frac{C}{J}(-ye_x + xe_y)$. L'expression des lignes de cisaillement suivent la relation $\underline{\tau} \wedge dM = 0 \Leftrightarrow ydy + xdx = 0$, soit après intégration et en remplaçant k par sa valeur $\boxed{x^2 + y^2 = cte}$. Les lignes de cisaillements sont donc des cercles à l'intérieur même de la section.

3 Approche en contraintes

Question 3.1.1 & 3.1.2 & 3.1.3 : L'état de contrainte s'écrit :

$$\underline{\underline{\sigma}} = \alpha\mu \begin{bmatrix} 0 & 0 & \frac{\partial\psi}{\partial y} \\ 0 & 0 & -\frac{\partial\psi}{\partial x} \\ \frac{\partial\psi}{\partial y} & -\frac{\partial\psi}{\partial x} & 0 \end{bmatrix}$$

On suppose que ψ est suffisamment régulière. Il faut respecter l'équilibre :

$$\text{Div } \underline{\underline{\sigma}} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ \frac{\partial^2\psi}{\partial x\partial y} - \frac{\partial^2\psi}{\partial y\partial x} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

Sur la surface latérale : $\underline{\underline{\sigma}} \underline{n} = \underline{0}$ où \underline{n} est le vecteur local sortant de la surface. On a donc :

$$\underline{\underline{\sigma}} \underline{n} = \underline{0} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ n_x \frac{\partial \psi}{\partial y} - n_y \frac{\partial \psi}{\partial x} \end{bmatrix} \Leftrightarrow \boxed{\underline{n} \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \psi = \underline{0}} \quad (5)$$

Par conséquent, on a $\underline{t} \cdot \underline{\underline{\text{grad}}} \psi = 0 \Leftrightarrow \frac{\partial \psi}{\partial y} = 0 \Leftrightarrow \psi = \text{cte}$ sur la surface latérale et en particulier sur le contour (cercle) qui forme les S_0 et S_L .

La résultante sur S_0 et S_L donne :

$$\iint_{S_L} \underline{\underline{\sigma}} \underline{e}_z dS = \underline{0} \Rightarrow \iint_{S_L} \underline{e}_z \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \psi dS = \underline{0} \Rightarrow \underline{e}_z \wedge \iint_{S_L} \underline{\underline{\text{grad}}} \psi dS = \underline{0} \Rightarrow \oint_L \psi \underline{n} dl = \underline{0}$$

Comme le contour L de cette surface est un cercle et qu'il est fermé et que ψ est constante sur ce cercle (elle sort de l'intégrale). On a donc cette relation est toujours vérifiée.

Le moment sur S_0 et S_L donne :

$$\iint_{S_L} \underline{X} \wedge \underline{\underline{\sigma}} \underline{e}_z dS = C \underline{e}_z \Rightarrow \iint_{S_L} \underline{X} \wedge (\underline{e}_z \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \psi) dS = J \underline{e}_z \Rightarrow \iint_{S_L} (\underline{X} \cdot \underline{\underline{\text{grad}}} \psi) \underline{e}_z - (\underline{X} \cdot \underline{e}_z) \underline{\underline{\text{grad}}} \psi dS = J \underline{e}_z$$

Comme \underline{X} appartient au plan $(\underline{e}_x, \underline{e}_y)$,

$$\iint_{S_L} \underline{X} \cdot \underline{\underline{\text{grad}}} \psi dS = J \quad (6)$$

Question 3.2.1 : On suppose que $\psi(x, y) = Ax^2 + By^2 + D$. On a du coup $\underline{\underline{\text{grad}}} \psi = 2A \underline{x} \underline{e}_x + 2B \underline{y} \underline{e}_y$. En utilisant la relation 5 et la définition de \underline{n} avec la relation 4, on a :

$$\underline{n} \wedge \underline{\underline{\text{grad}}} \psi = \underline{0} \Leftrightarrow \frac{2x}{a^2} 2By - \frac{2y}{b^2} 2Ax = 0 \Leftrightarrow \boxed{b^2 B - a^2 A = 0}$$

En utilisant la relation 6, on a :

$$\iint_{S_L} \underline{X} \cdot \underline{\underline{\text{grad}}} \psi dS = J \Leftrightarrow 2A \iint_{S_L} x^2 dS + 2B \iint_{S_L} y^2 dS = J \Leftrightarrow \boxed{A + B = \frac{2J}{\pi ab(a^2 + b^2)}}$$

Les deux équations ainsi obtenues conduisent à la solution :

$$\boxed{A = \frac{2Jb}{\pi a(a^2 + b^2)^2}} \quad \boxed{B = \frac{2Ja}{\pi b(a^2 + b^2)^2}}$$

Question 3.2.2 : L'état de contrainte s'écrit :

$$\underline{\underline{\sigma}} = \alpha \mu \begin{bmatrix} 0 & 0 & 2By \\ 0 & 0 & -2Ax \\ 2By & -2Ax & 0 \end{bmatrix}$$

Le vecteur de cisaillement s'écrit : $\underline{\tau} = \underline{\underline{\sigma}} \underline{e}_z = \alpha \mu (2By \underline{e}_x - 2Ax \underline{e}_y) = \frac{C}{J} (2By \underline{e}_x - 2Ax \underline{e}_y)$.

Les lignes de cisaillement suivent $dM \wedge \underline{\tau} = \underline{0} \Leftrightarrow 2By dy + 2Ax dx = 0$ soit

$$\boxed{\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} = \text{cte}}$$

Ce sont des ellipses ; on retrouve le résultat de l'approche en déplacement.

Question 3.2.2 : Par définition, les lignes de niveau sont telles que $\psi = \text{cte}$. En injectant, on retrouve

$$\boxed{\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} = \text{cte}}$$

Les lignes de niveau sont aussi les lignes de cisaillement.