ENSTA-Paris MS102

Elasticité linéaire

Travaux dirigés n°2 - Corrigé Comportement thermoélastique linéaire

Exercice 1 : Inversion de la relation $\underline{\underline{\sigma}}\underline{\underline{\epsilon}}$ En prenant la trace de la relation (1), on trouve

$$\operatorname{tr}\underline{\underline{\epsilon}} = \frac{1}{3\lambda + 2\mu}\operatorname{tr}\left(\underline{\underline{\sigma}} - \underline{\underline{\sigma}}_0\right) + 3\alpha\tau$$

En remplaçant dans (1), on obtient

$$\underline{\underline{\sigma}} = \underline{\underline{\sigma}}_0 + \frac{\lambda}{3\lambda + 2\mu} \operatorname{tr} (\underline{\underline{\sigma}} - \underline{\underline{\sigma}}_0) \underline{\underline{1}} + 2\mu \underline{\underline{\epsilon}} - 2\mu \alpha \tau \underline{\underline{1}}$$

c'est-à-dire

c'est-à-dire
$$\underline{\underline{\epsilon}} = \frac{1}{2\mu}(\underline{\underline{\sigma}} - \underline{\underline{\sigma}}_0) - \frac{\lambda}{2\mu(3\lambda + 2\mu)} \mathrm{tr} \ (\underline{\underline{\sigma}} - \underline{\underline{\sigma}}_0) \underline{\underline{1}} + \alpha \tau \underline{\underline{1}}$$
 Cette relation correspond à (2) si l'on définit E et ν par

$$\frac{1+\nu}{E} = \frac{1}{2\mu} \ , \ \frac{\nu}{E} = \frac{\lambda}{2\mu(3\lambda + 2\mu)}$$

c'est-à-dire

$$E = \frac{\mu(3\lambda + 2\mu)}{(\lambda + \mu)}$$
, $\nu = \frac{\lambda}{2(\lambda + \mu)}$

Exercice 2 : Interprétation des coefficients élastiques

- 1) a) Remarquons qu'un champ de contraintes uniforme vérifie l'équation d'équi-1) a) Remarquous qu'un champ de contraintes uniforme verme requation à exquibire volumique div $\underline{\sigma}=0$. La relation d'équilibre $\underline{\sigma},\underline{n}=\underline{T}$ sur la surface se traduit ici par $\underline{\sigma},\underline{e},\underline{\varepsilon}=(F/S)\underline{e},\underline{\varepsilon}$ en $z=H,\underline{e},\underline{e},(-\underline{e},\underline{\varepsilon})=(F/S)\underline{e},\underline{\varepsilon}$ en z=0, et $\underline{\sigma},\underline{n}=0$ sur la surface latérale. Ceci implique que $\underline{\sigma}=\frac{F}{S}\underline{e},\underline{\varepsilon}\otimes\underline{e},\underline{\varepsilon}$.

 b) En utilisant l'expression obtenue pour $\underline{\sigma}$, la loi de comportement donne

$$\underline{\underline{\epsilon}} = \frac{F}{ES}(-\nu\underline{e}_x \otimes \underline{e}_x - \nu\underline{e}_y \otimes \underline{e}_y + \underline{e}_z \otimes \underline{e}_z)$$

En recherchant le déplacement $\underline{\xi}$ sous la forme indiquée, on trouve

$$\frac{d\xi_x}{dx} = -\nu \frac{F}{ES} \; , \\ \frac{d\xi_y}{dy} = -\nu \frac{F}{ES} \; , \; \\ \frac{d\xi_z}{dz} = \frac{F}{ES}$$

c) Les efforts surfaciques sur z=H ont une résultante nulle et un moment en A. centre de la section, donné par

$$\Gamma = \int_{z=H} \underline{AM} \wedge \mu \frac{\eta r}{H} \underline{e}_{\theta} \, dS = \int_{z=H} r \underline{e}_{r} \wedge \mu \frac{\eta r}{H} \underline{e}_{\theta} \, r dr d\theta = \mu \frac{\eta}{H} \pi \frac{R^{4}}{2} \underline{e}_{z}$$

Le paramètre μ est ainsi directement relié à la rigidité en torsion.

Exercice 3 : Mesure des contraintes en un point d'une surface libre On a par définition $A=\underline{e_1}.\underline{e_!}\underline{e_1}=\epsilon_{11}, B=\underline{e_2}.\underline{e_!}\underline{e_2}=\epsilon_{22}$ et

$$C = \frac{\underline{e}_1 + \underline{e}_2}{\sqrt{2}}.\underline{\underline{\epsilon}}.\frac{\underline{e}_1 + \underline{e}_2}{\sqrt{2}} = \frac{1}{2}(\epsilon_{11} + \epsilon_{22} + 2\epsilon_{12})$$

Donc $\epsilon_{12}=C-(A+B)/2$. Pour déterminer les autres composantes de $\underline{\epsilon}$, on utilise la loi de comportement et la condition de surface libre. On a en effet la condition $\underline{\sigma},\underline{e_3}=0$ au point M considéré, d'où $\sigma_{13}=\sigma_{23}=\sigma_{33}=0$. La loi de comportement $\underline{\epsilon}=\frac{1+\nu}{2}\underline{\sigma}-\frac{\nu}{E}(\operatorname{tr}\underline{\sigma})\underline{1}$ montre alors que

$$\epsilon_{13} = \epsilon_{23} = 0$$
 , $\epsilon_{33} = -\frac{\nu}{E} \operatorname{tr} \underline{\underline{\sigma}}$

Par ailleurs, en prenant directement la trace dans la loi de comportement :

$$\mathrm{tr}\,\underline{\underline{\epsilon}}=\frac{1+\nu}{E}\mathrm{tr}\,\underline{\underline{\sigma}}-\frac{\nu}{E}\mathrm{tr}\,\underline{\underline{\sigma}}\,\mathrm{tr}\,\underline{\underline{1}}=\frac{1-2\nu}{E}\mathrm{tr}\,\underline{\underline{\sigma}}$$

D'où la relation

$$\epsilon_{11}+\epsilon_{22}+\epsilon_{33}=-\frac{1-2\nu}{E}.\frac{E}{\nu}\epsilon_{33}=\frac{2\nu-1}{\nu}\epsilon_{33}$$

On en déduit $\epsilon_{33}=\frac{\nu}{\nu-1}(A+B).$ En résumé, $\underline{\epsilon}$ est donné par

$$\underline{\underline{\epsilon}} = A\underline{e}_1 \otimes \underline{e}_1 + B\underline{e}_2 \otimes \underline{e}_2 + [C - \frac{(A+B)}{2}](\underline{e}_1 \otimes \underline{e}_2 + \underline{e}_2 \otimes \underline{e}_1) + \frac{\nu}{\nu - 1}(A+B)\underline{e}_3 \otimes \underline{e}_3$$

La loi de comportement donne alors

$$\underline{\underline{\sigma}} = \frac{E}{1 - \nu^2}[(A + \nu B)\underline{e}_1 \otimes \underline{e}_1 + (B + \nu A)\underline{e}_2 \otimes \underline{e}_2 + (1 - \nu)(C - \frac{(A + B)}{2})(\underline{e}_1 \otimes \underline{e}_2 + \underline{e}_2 \otimes \underline{e}_1)]$$

D'où l'expression de ξ (à des constantes additives près) :

$$\xi_x(x) = -\nu \frac{F}{ES} x , \xi_y(y) = -\nu \frac{F}{ES} y , \xi_z(z) = \frac{F}{ES} z$$

c) La variation de longueur ΔH est donnée par $\Delta H = \xi_z(H) - \xi_z(0) = \frac{F}{ES}H$. On en déduit la formule $F = ES\frac{\Delta H}{H}$. Le module d'Young E s'interprête alors comme le coefficient de proportionnalité entre la force surfacique appliquée et l'allongement relatif. Le coefficient ν caractérise la variation de section : les expressions de ξ_x et ξ_x ξ_y montrent en effet que la section subit une homothétie de rapport $1-\nu\frac{F}{ES}$. Dans le cas incompressible, on a tr $\underline{\epsilon}=0$ donc $\nu=1/2$.

2) Dilatation thermique : On a ic
i $\underline{\underline{\sigma}}=0.$ La loi de comportement donne alor
s $\underline{\underline{\epsilon}}=\alpha\tau\underline{1}.$ La variation de volume ΔV est donnée par

$$\Delta V = \int_{\Omega} \operatorname{tr} \underline{\underline{\epsilon}} d\omega = 3\alpha \tau V$$

D'où la variation relative $\Delta V/V=3\alpha \tau.$ Le coefficient α mesure ainsi la dilatation

3) Pression uniforme : Par un raisonnement analogue à celui mené en 1), on obtient $\underline{\sigma}=-p\underline{1}$. La loi de comportement montre alors que

$$\underline{\underline{\epsilon}} = \frac{p}{F}(2\nu - 1)\underline{\underline{1}}$$

La variation de volume ΔV vaut $\Delta V = \int_{\Omega} \operatorname{tr} \underline{\epsilon} \, d\omega = 3(2\nu-1)\frac{p}{E}V$. En introduisant $K = E/3(1-2\nu)$, on obtient la formule $\frac{\Delta V}{V} = -\frac{p}{K}$. Le coefficient K mesure donc la compressibilité. Physiquement, on s'attend à ce que K>0 (diminution de volume pour p > 0), ce qui se traduit par la condition $\nu < 1/2$.

4) a) On a grad $\underline{\xi} = \eta \frac{z}{H} (\underline{e}_{\theta} \otimes \underline{e}_{r} - \underline{e}_{r} \otimes \underline{e}_{\theta}) + \eta \frac{r}{H} \underline{e}_{\theta} \otimes \underline{e}_{z}$, donc

$$\underline{\underline{\epsilon}} = (\operatorname{grad} \underline{\xi} + {}^{t} \operatorname{grad} \underline{\xi})/2 = \frac{\eta r}{2H} (\underline{e}_{z} \otimes \underline{e}_{\theta} + \underline{e}_{\theta} \otimes \underline{e}_{z})$$

La loi de comportement donne

$$\underline{\underline{\sigma}} = \mu \frac{\eta r}{H} (\underline{e}_z \otimes \underline{e}_\theta + \underline{e}_\theta \otimes \underline{e}_z)$$

b) Remarquons que le champ de contraintes obtenu n'est pas uniforme. A l'équilibre, les forces volumiques et surfaciques vérifient respectivement div $\underline{\sigma}+\underline{f}=0$ et $\underline{\sigma}.\underline{n}=\underline{T}.$ On calcule alors que $\underline{f}=0$ et

$$\underline{T} = \left\{ \begin{array}{ll} 0 & \text{sur la surface latérale } r = R \\ \mu^m_{\overline{H}} \underline{e}_\theta & \text{sur la surface } z = H \\ -\mu^m_{\overline{H}} \underline{e}_\theta & \text{sur la surface } z = 0 \end{array} \right.$$