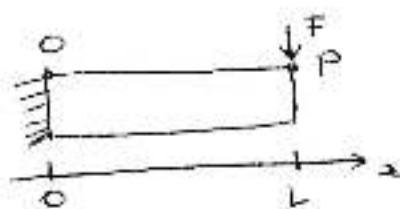


$$\mu S \frac{d^2 v(x)}{dx^2} - f = 0$$



$$T(x) = \mu S \frac{dv(x)}{dx} \quad v(x) \text{ déplacement transversal}$$

① $v_\psi(x, y)$ - Solution élémentaire

~~$$M(x) = T(x) = -\frac{dT}{dx} \Rightarrow M = - \int \mu S \frac{dv(x)}{dx}$$~~

force transversale $\psi(y)$

~~$$\mu S \frac{d^2 v(x)}{dx^2} - f = 0 \quad \text{soit} \quad \mu S \frac{d^2 v_\psi(x)}{dx^2} = \psi(y) = \psi'(x-y)$$~~

pour $x \rightarrow \infty$

$$\mu S \frac{d^2 v(x)}{dx^2} = \psi(y) = \psi'(x-y)$$

$$\mu S \frac{dv(x)}{dx} = \frac{\psi}{2} \operatorname{sgn}(x-y)$$

$$\mu S v(x) = \frac{\psi}{2} |x-y|$$

$$v_\psi(x) = \frac{\psi}{2\mu S} |x-y|$$

$$\text{et } T(x) = \frac{\psi}{2} \operatorname{sgn}(x-y)$$

② condition aux limites $v_{\psi}(x) = \frac{\psi}{2\mu_s} |x-y|$

$$T(p) = F$$

$$T(0) = 0$$

$$v(0) = 0$$

$$T(x) = \frac{\psi}{2} \operatorname{sgn}|x-y|$$

$$\begin{aligned} v_{\psi}(x) &= v_{\psi_0} + v_{\psi_p} \\ &= \frac{\psi_0}{2\mu_s} |x| + \frac{\psi_p}{2\mu_s} |x-L| \end{aligned}$$

$$v_{\psi}(0) = \frac{\psi_p}{2\mu_s} L = 0$$

$$T(p) = \frac{\psi_0}{2} \operatorname{sgn}(x) + \frac{\psi_p}{2} \operatorname{sgn}(x-L)$$

$$T(x_p) = \frac{\psi_0}{2} \operatorname{sgn}(L) + \frac{\psi_p}{2} \operatorname{sgn}(L-L)$$

$$T(x_p) = \frac{\psi_0}{2} + \frac{\psi_p}{2} = F$$

③ ~~...~~ $\frac{\psi_p}{2\mu_s} L = 0 \Rightarrow \psi_p = 0$

$$\frac{\psi_0}{2} = F \quad \psi_0 = 2F$$

$$v_{\psi}(x) = \frac{2F}{2\mu_s} |x|$$

$$v_{\psi}(x) = \frac{F}{\mu_s} |x|$$

Regarder la
fct signe

Question subsidiaire.

→ Non

→

SUJET : Analyse d'une poutre en cisaillement par par équations intégrales.

En élasticité infinitésimale, sous l'hypothèse de cisaillement pur (i.e. flexion négligeable), le mouvement transversal $v(x)$ des points d'une poutre droite soumise à un chargement transversal quelconque f est régi par l'équation différentielle du 2ème ordre :

$$\mu S \frac{d^2 v(x)}{dx^2} - f = 0$$

où μ le module de cisaillement et S l'aire de la section.

On considère le cas particulier d'une poutre console de longueur L soumise à une force transversale F exercée en $x = x_P$ (Fig. 1). On négligera les forces de pesanteur. La poutre est encastree à gauche (point O) alors que le mouvement de l'extrémité droite est libre (point P).

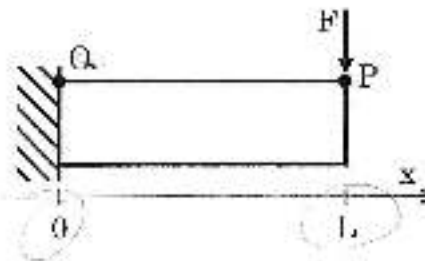


Figure 1: Poutre console soumise à une force transversale.

L'objectif de cet exercice est de résoudre ce problème simple par la méthode des équations intégrales présentée en début de cours. Pour ce faire, on adoptera une méthode de résolution élémentaire en s'inspirant des étapes d'intégration de la fonction $\delta(x - y)$ réalisées en cours. On rappelle que l'effort tranchant $T(x)$ dans une poutre est lié au déplacement transversal $v(x)$ par la relation :

$$T(x) - \mu S \frac{dv(x)}{dx} = F$$

1. Déterminer la solution élémentaire $\psi(x, y)$ du problème posé¹ (on notera $\psi(y)$ la force transversale concentrée exercée en un point d'abscisse y).
2. Exprimer les conditions aux limites à l'aide de la solution élémentaire et déterminer les valeurs de force concentrée ψ_0 et ψ_P à imposer pour retrouver le problème posé.
3. Écrire la solution $v(x)$ du problème et commenter.

Question "subsidiare" :

La méthode des éléments de frontière est-elle bien adaptée à la modélisation de milieux fortement hétérogènes ? Pourquoi ? Comparer avec les éléments finis.

¹ On rappelle que, puisque la flexion est négligeable, les seules inconnues du problème considérés sont le déplacement transversal $v(x)$ et l'effort tranchant $T(x)$. On ne considère donc pas de solution élémentaire en moment ponctuel.