

## Chapitre 2 : Éléments linéaires de structures

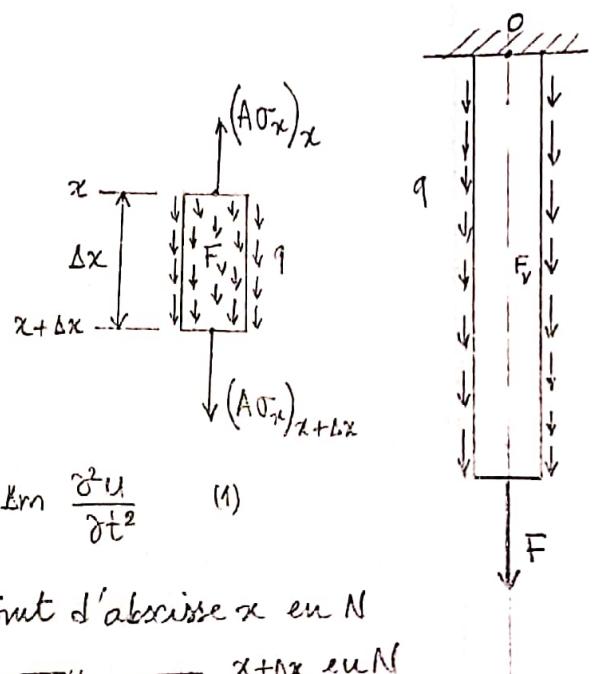
①

## 2.1. Element barre élastique

- L'élément barre est un élément unidimensionnel travail en traction ou en compression dans le domaine élastique du matériau constituant la barre.
  - Soit une barre, de longueur " $l$ " et de section "A", encastrée à une extrémité et libre à l'autre. La barre est soumise à une densité de force distribuée sur toute, ou une partie de, la longueur de la barre et une force concentrée appliquée à l'extrémité libre.

L'objectif est de dériver l'équation différentielle gouvernant le comportement élastique linéaire de la barre et puis on cherche la solution de cette dernière par la méthode des éléments-finis.

- Considerons un tronçon (découpé de la barre en question) de longueur  $\Delta x$  et projetons les efforts appliqués sur ce tronçon suivant l'axe  $ox$  on aura :



$$(A\sigma_x)_{x+\Delta x} + q \cdot \Delta x + F_v \cdot A \cdot \Delta x - (A\sigma_x)_{x-\Delta x} = k_m \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} \quad (1)$$

$q$ : densité de force linéaire en N/m

$F_v = \rho g$  : densité de force volumique en  $N/m^3$  (due au poids de la barre)

A : est la section de la barre en  $m^2$

$\sigma_x$ : est la contrainte moyenne produite dans la section en  $\frac{N}{m^2}$

(2)

$u$  : est le déplacement longitudinal des points situés sur l'axe  $ox$   
 $t$  : est le temps

$\frac{\partial^2 u}{\partial t^2}$  : est l'accélération (si la barre est en mouvement)

$\Delta m$  : est la masse du tronçon de coupe

On a :  $\Delta P = \Delta m \cdot g$  avec  $\Delta m = \rho A \cdot \Delta x$

d'où  $\Delta P = \rho g A \Delta x$  on pose  $F_v = \rho g$

Alors  $\Delta P = F_v A \Delta x$  et  $\Delta m = \frac{\Delta P}{g} = \frac{F_v A}{g} \Delta x$

On sait que :  $(A \sigma_n)_{x+\Delta x} = (A \sigma_n)_x + \frac{d(A \sigma_n)}{dx} \cdot \Delta x$  (2)

Remplaçons l'équation (2) dans l'équation (1), on obtient : ( $\Delta x \neq 0$ )

$$\frac{d(A \sigma_n)}{dx} + q + F_v A = \frac{F_v A}{g} \cdot \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} \quad (3)$$

La loi de Hooke, pour notre cas, est :  $\sigma_x = E \epsilon_x$  où  $\epsilon_x = \frac{du}{dx}$   
 avec  $u$  est le déplacement axial de la barre.

L'équation (3) devienne :

$$\frac{d}{dx} \left( EA \frac{du}{dx} \right) + q + F_v A = \frac{F_v A}{g} \cdot \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} \quad (4) \quad 0 \leq x \leq l$$

Les conditions aux limites du problème sont :

$$u(0) = 0 \quad \text{et} \quad \left( EA \frac{du}{dx} \right) \Big|_{x=l} = F \quad (5)$$

En régime stationnaire  $\frac{\partial u}{\partial t} = 0$  et dans le cas où les quantités  $EA$ ,  $q$  et  $F_v A$  sont des constantes (independantes de  $x$ ), l'équation (4) devienne :

$$EA \frac{d^2 u}{dx^2} + q + F_v A = 0 \quad (6)$$

La solution analytique de cette dernière avec les C.L. (5) est :

$$u(x) = \frac{x}{2EA} \left[ (q + F_v A)(2l - x) + 2F \right] \quad 0 \leq x \leq l$$

(3)

Maintenant, on cherche la solution de l'équation (6) avec les conditions (5) par la méthode des éléments finis. Pour cela on utilise l'approche des résidus pondérés avec la méthode de Galerkin  
 (voir le chapitre 1)

$$\int_{x_i}^{x_j} N_i \left( EA \frac{d^2 u}{dx^2} + q + F_v A \right) dx = 0 \quad (7)$$

$$\int_{x_i}^{x_j} N_j \left( EA \frac{d^2 u}{dx^2} + q + F_v A \right) dx = 0 \quad (8)$$

avec  $u(x) = [N_i, N_j] \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix}$  est la solution approchée au sein d'un élément typique "e" de longueur  $l_e = x_j - x_i$

$$N_i = \frac{x_j - x}{x_j - x_i} \text{ et } N_j = \frac{x - x_i}{x_j - x_i}$$

$u_i$  et  $u_j$  sont les déplacements des noeuds i et j suivant l'axe ox

Après intégration par partie, le premier terme peut être mis sous la forme:

$$\int_{x_i}^{x_j} N_i \cdot \left( EA \frac{d^2 u}{dx^2} \right) dx = \left[ N_i \cdot EA \frac{du}{dx} \right]_{x_i}^{x_j} - \int_{x_i}^{x_j} EA \frac{du}{dx} \cdot \frac{dN_i}{dx} dx$$

les équations (7) et (8) deviennent :

$$\left[ N_i \cdot EA \frac{du}{dx} \right]_{x_i}^{x_j} - \int_{x_i}^{x_j} \left[ EA \frac{du}{dx} \cdot \frac{dN_i}{dx} - (q + F_v A) N_i \right] dx = 0 \quad (9)$$

$$\left[ N_j \cdot EA \frac{du}{dx} \right]_{x_i}^{x_j} - \int_{x_i}^{x_j} \left[ EA \frac{du}{dx} \cdot \frac{dN_j}{dx} - (q + F_v A) N_j \right] dx = 0 \quad (10)$$

$$\frac{du}{dx} = \left[ \frac{dN_i}{dx}, \frac{dN_j}{dx} \right] \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix} = \frac{1}{l_e} \begin{bmatrix} -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix}$$

On sait que  $N_i = \begin{cases} 1 & \text{en } x_i \\ 0 & \text{en } x_j \end{cases}$  et  $N_j = \begin{cases} 0 & \text{en } x_i \\ 1 & \text{en } x_j \end{cases}$

les équations (9) et (10) deviennent :

$$-\left(EA \frac{du}{dx}\right)_{xi} - \int_{x_i}^{x_j} \left( EA \frac{dN_i}{dx} \cdot \left[ \frac{dN_i}{dx}, \frac{dN_j}{dx} \right] \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix} - (q + F_v A) N_i \right) dx = 0 \quad (11)$$

$$\left(EA \frac{du}{dx}\right)_{xj} - \int_{x_i}^{x_j} \left( EA \frac{dN_j}{dx} \cdot \left[ \frac{dN_i}{dx}, \frac{dN_j}{dx} \right] \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix} - (q + F_v A) N_j \right) dx = 0 \quad (12)$$

On pose  $\left(EA \frac{du}{dx}\right)_{xi} = F_i$  et  $\left(EA \frac{du}{dx}\right)_{xj} = F_j$

$F_i$  et  $F_j$  sont des charges ponctuelles appliquées aux noeuds  $i$  et  $j$  de l'élément typique "e".

les équations (11) et (12) peuvent être mise sous la forme matricielle

$$\begin{Bmatrix} -F_i \\ F_j \end{Bmatrix} - \int_{x_i}^{x_j} \left( EA \begin{bmatrix} \left(\frac{dN_i}{dx}\right)^2 & \frac{\frac{dN_i}{dx} \cdot \frac{dN_j}{dx}}{\frac{dN_i}{dx}} \\ \frac{dN_j}{dx} \cdot \frac{dN_i}{dx} & \left(\frac{dN_j}{dx}\right)^2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix} - (q + F_v A) \begin{Bmatrix} N_i \\ N_j \end{Bmatrix} \right) dx = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \end{Bmatrix} \quad (13)$$

ou bien

$$\frac{1}{2l_e} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \int_{x_i}^{x_j} EA dx \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} -F_i \\ F_j \end{Bmatrix} + \int_{x_i}^{x_j} (q + F_v A) \begin{Bmatrix} N_i \\ N_j \end{Bmatrix} dx \quad (14)$$

Dans le cas où les quantités  $EA$ ,  $q$  et  $F_v A$  sont des constantes, cette dernière devient :

$$\underbrace{\frac{E_e A_e}{l_e} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix}}_{\text{Efforts internes}} = \underbrace{\begin{Bmatrix} -F_i^e \\ F_j^e \end{Bmatrix} + (q_e + F_v A_e) \frac{l_e}{2} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \end{Bmatrix}}_{\text{Efforts externes}} \quad (15)$$

(5)

si la barre est modélisé par 3 éléments de longueurs égales

$$\underline{\text{élément ①}} \quad \frac{3EA}{\ell} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{Bmatrix} = (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} R \\ 0 \end{Bmatrix} \text{ la réaction à l'enca斯特ement}$$

$$\underline{\text{élément ②}} \quad \frac{3EA}{\ell} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \end{Bmatrix} = (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\underline{\text{élément ③}} \quad \frac{3EA}{\ell} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_3 \\ u_4 \end{Bmatrix} = (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 1 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} 0 \\ F \end{Bmatrix}$$

### Assemblage

$$\frac{3EA}{\ell} \begin{bmatrix} 1 & -1 & 0 & 0 \\ -1 & 2 & -1 & 0 \\ 0 & -1 & 2 & -1 \\ 0 & 0 & -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ u_3 \\ u_4 \end{Bmatrix} = (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \\ 2 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} R \\ 0 \\ 0 \\ F \end{Bmatrix}$$

c.l.  $u_1 = 0$  ( $u(0) = 0$ ) d'où le système d'équations à résoudre est :

$$\begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ u_4 \end{Bmatrix} = \frac{\ell}{3EA} \begin{bmatrix} 2 & -1 & 0 \\ -1 & 2 & -1 \\ 0 & -1 & 1 \end{bmatrix}^{-1} \left( (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 2 \\ 2 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ F \end{Bmatrix} \right)$$

$$= \frac{\ell}{3EA} \begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 \\ 1 & 2 & 2 \\ 1 & 2 & 3 \end{bmatrix} \left( (q + F_v A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 2 \\ 2 \\ 1 \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ F \end{Bmatrix} \right)$$

$$\begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ u_4 \end{Bmatrix} = \frac{\ell}{3EA} \left( (q + F_r A) \frac{\ell}{6} \begin{Bmatrix} 5 \\ 8 \\ q \end{Bmatrix} + F \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \end{Bmatrix} \right) \quad (6)$$

$$\frac{3EA}{\ell} \begin{bmatrix} 1 & -1 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ u_3 \\ u_4 \end{Bmatrix} = (q + F_r A) \frac{\ell}{6} + R$$

$$R = - \frac{3EA}{\ell} u_2 - (q + F_r A) \frac{\ell}{6}$$

$$= - \frac{3EA}{\ell} \cdot \frac{\ell}{3EA} \left( \frac{5\ell}{6}(q + F_r A) + F \right) - \frac{\ell}{6}(q + F_r A)$$

$$\rightarrow R = - \left( F + q\ell + F_r A \ell \right)$$

Les contraintes

$$\sigma^{(e)} = E_e \varepsilon^e \quad , \quad \varepsilon^e = \frac{\partial u}{\partial x} = \frac{1}{\ell_e} [-1, 1] \begin{Bmatrix} u_i \\ u_j \end{Bmatrix}$$

$$\sigma^{(1)} = \frac{3E}{\ell} u_2 = \frac{F}{A} + \frac{5\ell}{6} \left( F_r + \frac{q}{A} \right)$$

$$\sigma^{(2)} = \frac{3E}{\ell} (u_3 - u_2) = \frac{F}{A} + \frac{\ell}{2} \left( F_r + \frac{q}{A} \right)$$

$$\sigma^{(3)} = \frac{3E}{\ell} (u_4 - u_3) = \frac{F}{A} + \frac{\ell}{6} \left( F_r + \frac{q}{A} \right)$$