

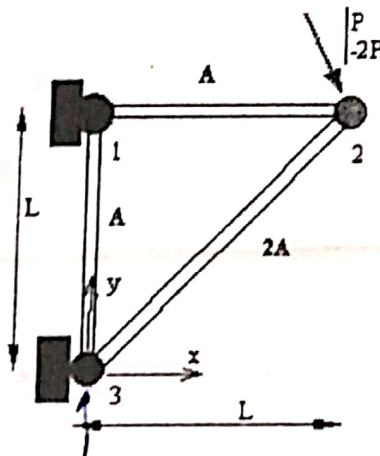
Calcul statique d'un treillis plan à nœuds articulés par la méthode des éléments finis

Présentation :

Les hypothèses sont les suivantes :

- $\{ x , y \}$ est le plan qui contient la structure.
- Toutes les poutres sont articulées entre elles.
- Les charges de composantes (F_x , F_y) sont nodales.

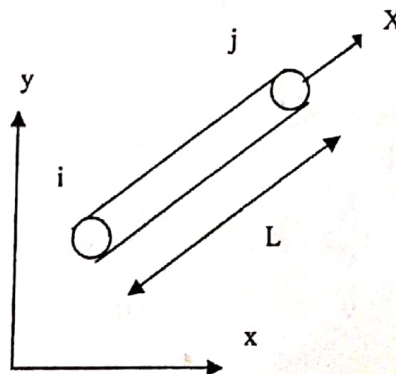
La force intérieure dans les poutres se réduit donc à l'effort normal N .



Rappels

Soit $(i-j)$ un élément de treillis plan à nœuds articulés et soit $\{x, y\}$ le plan de la structure.
La matrice de rigidité de l'élément est égale à :

$$[K]^e = \frac{ES}{L} \begin{bmatrix} c^2 & cs & -c^2 & -cs \\ cs & s^2 & -cs & -s^2 \\ -c^2 & -cs & c^2 & cs \\ -cs & -s^2 & cs & s^2 \end{bmatrix}$$



où :

- E est le module d'Young du matériau.
- A est l'aire de la section supposée constante.
- L est la longueur de la poutre.
- $C = \cos\theta$, $s = \sin\theta$ (θ est l'angle de l'axe local X de l'élément par rapport à l'axe global x).

Soit $\begin{bmatrix} u \\ v_i \\ u_j \\ v_j \end{bmatrix}$ le vecteur déplacement élémentaire.

L'effort normal dans l'élément est égal à :

$$N = \frac{ES}{L} [c(u_j - u) + s(v_j - v_i)]$$

Exemple 1

Enoncé :

Le treillis plan à nœuds articulés représenté sur la figure est composé de trois poutres. Soit E le module d'Young du matériau.

L'aire des sections droites est égale à :

- poutres (3-1) et (1-2) : S
- poutre (3-2) : $2S$

Le nœud 1 est lié à l'extérieur par une rotule et le nœud 3 repose sur un appui simple.

Le nœud 2 porte une charge $(P, -2P, 0)$ avec $P > 0$.

1. Calculer les déplacements des nœuds.
2. Calculer les actions de liaison.
3. Calculer les efforts normaux dans les poutres.

Résolution

I. Etude élémentaire

Les caractéristiques des trois éléments sont :

- élément (1-2) : $[L, S, E, c=1, s=0]$ ($c = \cos \theta, s = \sin \theta, \theta$ étant l'angle que fait la barre avec l'axe des x) ;
- élément (3-1) : $[L, S, E, c=0, s=1]$ ($c = \cos \theta, s = \sin \theta$) ;
- élément (3-2) : $[L\sqrt{2}, 2S, E, c = \frac{\sqrt{2}}{2}, s = \frac{\sqrt{2}}{2}]$ ($c = \cos \theta, s = \sin \theta$) ;

On en déduit les matrices de rigidité élémentaires :

$$[k_{1-2}] = \frac{ES}{L} \begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}, [k_{3-1}] = \frac{ES}{L} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 1 \end{bmatrix}; [k_{3-2}] = \frac{ES}{L\sqrt{2}} \begin{bmatrix} 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ -1 & -1 & 1 & 1 \\ -1 & -1 & 1 & 1 \end{bmatrix}$$

II - Etude globale : assemblage

L'assemblage conduit à la relation efforts-déplacements globale :

$$\begin{bmatrix} F_{1x} = ? \\ F_{1y} = ? \\ F_{2x} = P \\ F_{2y} = -2P \\ F_{3x} = ? \\ F_{3y} = 0 \end{bmatrix} = \frac{ES}{L\sqrt{2}} \begin{bmatrix} \sqrt{2} & 0 & -\sqrt{2} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & \sqrt{2} & 0 & 0 & 0 & -\sqrt{2} \\ -\sqrt{2} & 0 & \sqrt{2}+1 & 1 & -1 & -1 \\ 0 & 0 & 1 & 1 & -1 & -1 \\ 0 & 0 & -1 & -1 & 1 & 1 \\ 0 & -\sqrt{2} & -1 & -1 & 1 & \sqrt{2}+1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_1 = 0 \\ v_1 = 0 \\ u_2 = ? \\ v_2 = ? \\ u_3 = 0 \\ v_3 = ? \end{bmatrix}$$

Compte tenu des conditions aux limites, cette équation se réduit à :

$$\begin{bmatrix} F_{1x} = ? \\ F_{1y} = ? \\ F_{2x} = P \\ F_{2y} = -2P \\ F_{3x} = ? \\ F_{3y} = 0 \end{bmatrix} = \frac{ES}{L\sqrt{2}} \begin{bmatrix} -\sqrt{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -\sqrt{2} \\ \sqrt{2}+1 & 1 & -1 \\ 1 & 1 & -1 \\ -1 & -1 & 1 \\ -1 & -1 & \sqrt{2}+1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_2 \\ v_2 \\ v_3 \end{bmatrix}$$

III – Résolution

1 – Calcul des déplacements inconnus

Les déplacements inconnus sont les solutions du système d'équations linéaires :

$$\begin{bmatrix} P \\ -2P \\ 0 \end{bmatrix} = \frac{ES}{L\sqrt{2}} \begin{bmatrix} \sqrt{2}+1 & 1 & -1 \\ 1 & 1 & -1 \\ -1 & -1 & \sqrt{2}+1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_2 \\ v_2 \\ v_3 \end{bmatrix}$$

$$u_2 = \frac{3PL}{ES} ; v_2 = \frac{PL}{ES}(2\sqrt{2}+5) ; v_3 = \frac{2PL}{ES}$$

2 – Calcul des actions de liaison

On en déduit les actions de liaison :

$$\begin{bmatrix} F_{1x} \\ F_{1y} \\ F_{3x} \end{bmatrix} = \frac{ES}{L\sqrt{2}} \begin{bmatrix} -\sqrt{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -\sqrt{2} \\ -1 & -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_2 \\ v_2 \\ v_3 \end{bmatrix}, \text{ d'où :}$$

$$F_{1x} = -3P, F_{1y} = 2P ; F_{3x} = 2P.$$

3 – Vérification

L'équilibre de la poutre est vérifié :

$$F_{1x} + F_{2x} + F_{3x} = 0$$

$$F_{1y} + F_{2y} + F_{3y} = 0.$$

IV – Efforts normaux dans les éléments

- élément (1-2) :

$$N_{1-2} = \frac{ES}{L}(1(u_2 - u_1) + 0(v_2 - v_1)) = 3P > 0$$

- élément (3-1) :

$$N_{3-1} = \frac{ES}{L}(0(u_1 - u_3) + 1(v_1 - v_3)) = 2P > 0$$

- élément (3-2) :

$$N_{3-2} = \frac{2ES}{L\sqrt{2}}\left(\frac{\sqrt{2}}{2}(u_2 - u_3) + \frac{\sqrt{2}}{2}(v_2 - v_3)\right) = -2\sqrt{2}P < 0.$$