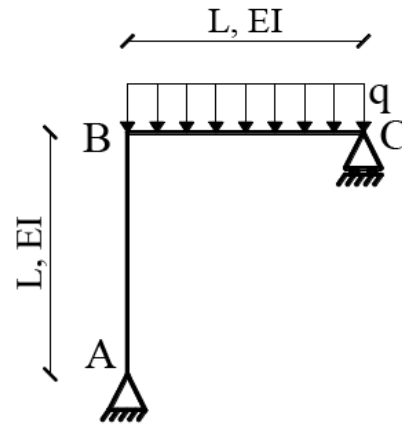


Exercice 01

Déterminer, les efforts internes (M, T, N) et tracer leurs diagrammes.



Solution 01

Les réactions d'appuis

D'après le principe fondamental de la statique on a :

$$H_A = 0 \text{ et } R_A = R_C = qL/2$$

Les efforts internes

Barre AB pour $x \in [0, L]$

L'effort normal : $N(x) = -qL/2$

L'effort tranchant : $T(x) = 0$

Le moment fléchissant : $M(x) = 0$

Barre BC pour $x \in [0, L]$

L'effort normal : $N(x) = 0$

L'effort tranchant : $T(x) = -qx + qL/2$

Le moment fléchissant : $M(x) = q(L - x)x/2$

Traçage des diagrammes

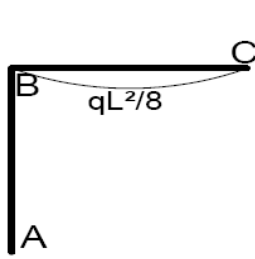


Diagramme de M

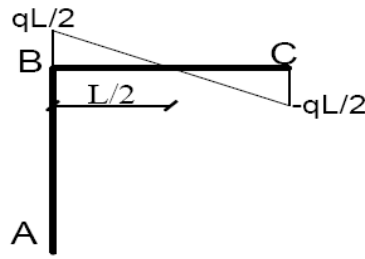


Diagramme de V

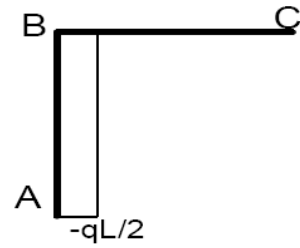
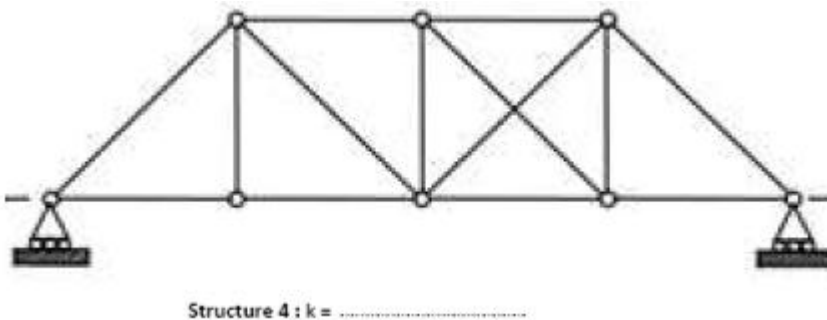
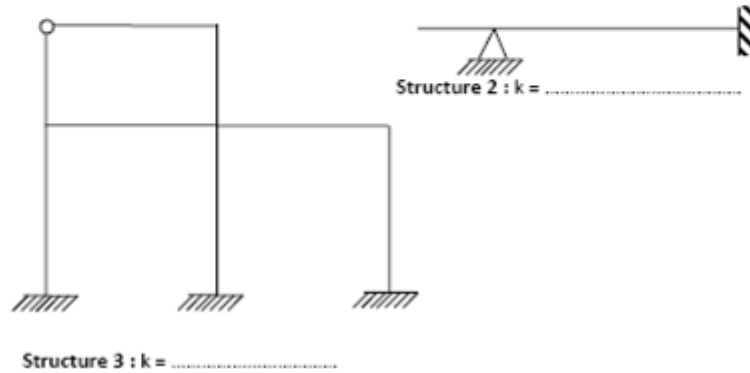
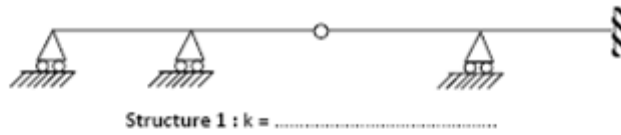


Diagramme de N

Exercice 02

Calculer les degrés d'hyperstaticité des structures suivantes :



Solution 02

D'une manière générale, le degré d'hyperstaticité k d'un système plan est donné par :

$$k = (r + 3n_{cf}) - (n + q)$$

Où

r : nombre des réactions d'appuis ;

n_{cf} : le nombre de cadres fermés ;

n : nombre d'équations de la statique (en plan $n=3$ et en espace $n=6$);

q : nombre d'équations supplémentaires.

Pour les treillis, le degré d'hyperstaticité est donné par :

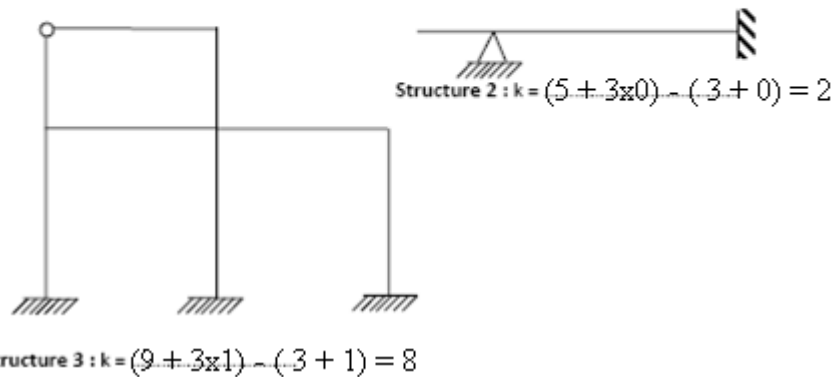
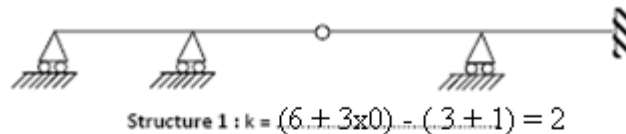
$$k = b + r - 2n'$$

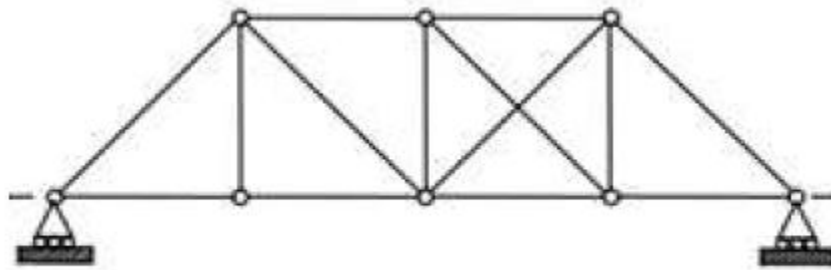
Où :

b : le nombre de barres ;

r : le nombre de réactions d'appuis;

n' : le nombre de nœuds.





Structure 4 : $k = .14 + 2 - (2 \times 8) = -.0$

Exercice 03

Un profilé IPN de 200 supporte un moment fléchissant M , de 5000 Nm, dont la direction est inclinée de 30° par rapport à l'axe z . Déterminer les contraintes en A, B, C et D et les contraintes maximales dans la section.

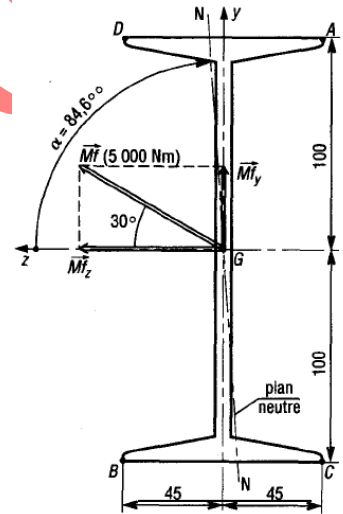
Les dimensions et les caractéristiques du profilé sont :

$$I_y = 117 \text{ cm}^4$$

$$I_z = 2140 \text{ cm}^4$$

Les Coordonnées des points A, B, C et D dans le système d'axe (G, y, z) :

$$y_A = 100 ; z_A = -45 ; y_B = -100 ; z_B = 45 ; y_C = -100 ; z_C = -45 ; y_D = 100 ; z_D = 45 \text{ mm.}$$



Solution 03

Composantes du moment fléchissant G sur les axes (y, z) :

$$M_{fz} = M_f \cos \theta = 5000 \cos 30 = 4330 \text{ Nm.}$$

$$M_{fy} = M_f \sin \theta = 5000 \sin 30 = 2500 \text{ Nm.}$$

Contrainte au point A :

$$\sigma_A = \frac{M_{fy}}{I_y} z_A - \frac{M_{fz}}{I_z} y_A = \frac{2500 \cdot 10^3}{117 \cdot 10^4} z_A - \frac{4330 \cdot 10^3}{2140 \cdot 10^4} y_A$$

$$= 2,1367 z_A - 0,2023 y_A = 2,1367 (-45) - 0,2023 (100) = -96,15 - 20,23 = -116,38 \text{ MPa}$$

Contraintes en B, C et D : même raisonnement qu'en A.

$$\sigma_B = 2,1367 z_B - 0,2023 y_B = 2,1367 \times (45) - 0,2023 \times (-100) = 116,38 \text{ MPa}$$

$$\sigma_C = 2,1367 z_C - 0,2023 y_C = 2,1367 \times (-45) - 0,2023 \times (-100) = -75,91 \text{ MPa}$$

$$\sigma_D = 2,1367 z_D - 0,2023 y_D = 2,1367 \times (45) - 0,2023 \times (100) = 75,91 \text{ MPa}$$

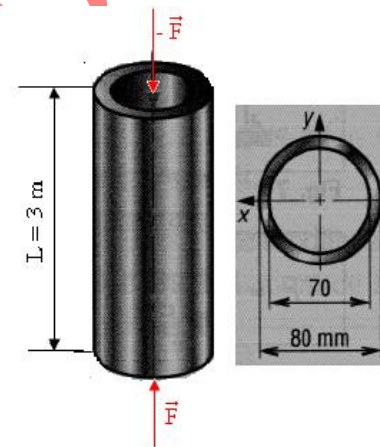
Plan neutre NN :

$$\alpha = \arctg\left(\frac{I_z}{I_y} \operatorname{tg} \theta\right) = \arctg\left(\frac{2140}{117} \operatorname{tg} 30^\circ\right) = 84,60^\circ$$

Remarques : les contraintes à droite du plan neutre NN sont toutes des contraintes de compression (contraintes négatives) ; $\sigma_A = -116,38 \text{ MPa}$ est la contrainte de compression maximale. Les contraintes à gauche du plan neutre sont toutes des contraintes de traction (contraintes positives) ; $\sigma_B = 116,38 \text{ MPa}$ est la contrainte de traction maximale.

Exercice 04

Déterminer la charge et la contrainte critique d'un tube en acier ($E = 200 \text{ GPa}$) ; $\sigma_e = 240 \text{ MPa}$; $L = 3 \text{ m}$) supposée articulée à ses deux extrémités.



Solution 04

$$I_y = I_z = \frac{\pi}{64}(80^4 - 70^4) = 832\,031 \text{ mm}^4$$

$$L'aire \text{ de la section du tube } S = \frac{\pi}{4}(80^2 - 70^2) = 1178 \text{ mm}^2$$

$$i = \sqrt{\frac{I}{S}} = \sqrt{\frac{832\,031}{1178}} = 26,57 \text{ mm}$$

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 \times 200\,000 \times 832\,031}{3000^2} = 182\,485 \text{ N}$$

$$\sigma_{cr} = \frac{\pi^2 \times 200\,000 \times 26,57^2}{3000^2} = 154,9 \text{ MPa}$$

$$\lambda = \frac{L}{i} \cdot \frac{3000}{26,5} \approx 113$$