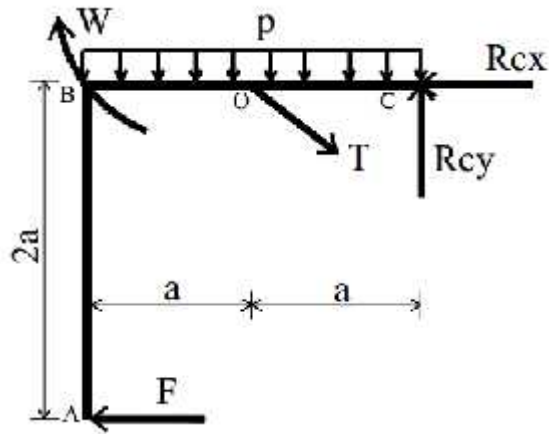


CORRECTION RDM

EXERCICE I : STATIQUE ET SYSTEME ISOSTATIQUE

1- Isolons la potence



- Effort dans la barre T

$$\sum M/c=0 \quad 2ap - 4ap - 12ap + T\cos 45=0 \quad \underline{\underline{T=14ap \sqrt{2}}}$$

2- Actions de contact

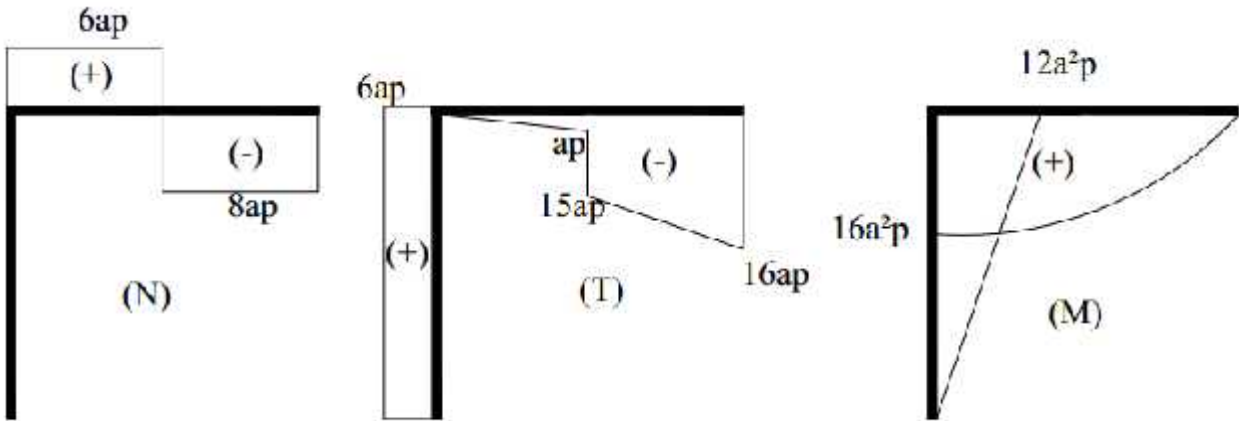
$$\sum F_x=0 \quad -6ap - R_{cx} + T\cos 45=0 \quad \underline{\underline{R_{cx}=8ap}}$$

$$\sum F_y=0 \quad R_{cy} - 2ap - T\cos 45=0 \quad \underline{\underline{R_{cy}=16ap}}$$

3- Equations efforts intérieurs

Troncons	AB ($0 < x < 2a$)	BO ($0 < x < a$)	CO ($0 < x < a$)
N(x)	0	$\frac{6ap}{2}$	$-\frac{8ap}{2}$
T(x)	$6ap \dots$	$-px$	$px - 16ap$
M(x)	$6apx \dots$	$-\frac{px^2}{2} + 16a^2p$	$-\frac{px^2}{2} + 16apx$

4- Diagrammes



5- Nature des sollicitations:

- Barre AB: FLEXION SIMPLE
- Barre BC: FLEXION COMPOSEE

6- Rotation θ_B

D'après la formule de CASTIGLIANO, tout calcul fait on a : $U_B = \frac{423a^4p}{8EI}$

EXERCICE II : CARACTERISTIQUES GEOMETRIQUES DES SECTIONS

1- Expression littérale des contraintes normales dans une section soumise en flexion composée :

$$\sigma = \frac{N}{A} + \frac{M}{I}y : \text{où}$$

- N : effort normal ;
- M : moment fléchissant ;
- A : l'aire totale de la section droite ;
- I : le moment d'inertie central de la section droite ;
- Y : la position de la fibre par rapport à l'axe neutre.

2- L'aire totale de la section droite :

$$A = \frac{3,14 \times 180 \times 180}{8} + 200 \times 180 - 160 \times 140$$

$$\underline{A = 26317 \text{ mm}^2}$$

3- Position du centre de gravité :

$$Y_G = \frac{Aiy_i}{A} \text{ et tout calcul fait, on a : } \underline{Y_G = 140,23 \text{ mm}}$$

4- Moment d'inertie par rapport à Gx

$I_{GX} = I_{\text{rectangle plein}} + I_{\text{demi cercle}} - I_{\text{rectangle vide}}$
 Et en appliquant le theoreme de HUYGENS, on a :

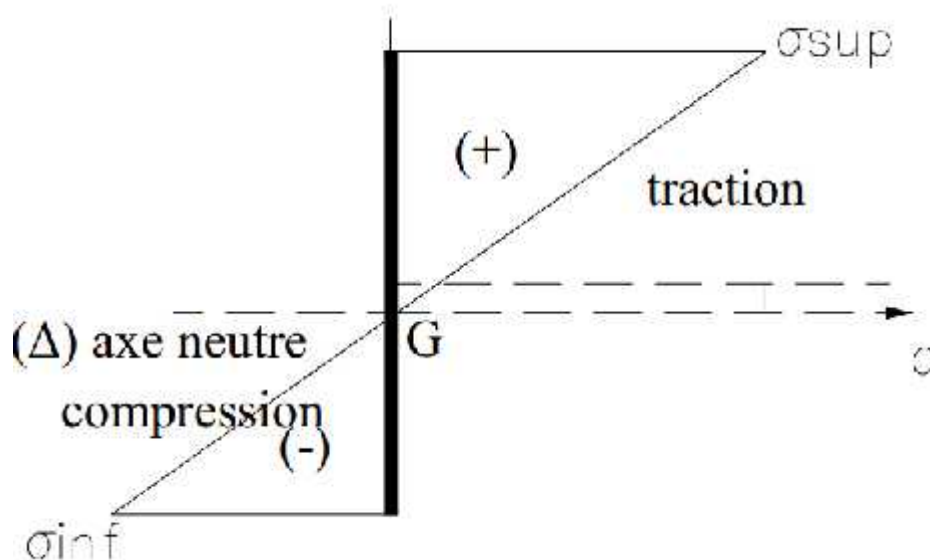
$$\underline{I_{GX} = 1,68 \times 10^8 \text{ mm}^4}$$

5- Contraintes normales dans les fibres extrêmes

Par définition, on a : $\sigma_{sup} = \frac{N}{A} + \frac{M}{I_{GX}} V$ et $\sigma_{inf} = \frac{N}{A} + \frac{M}{I_{GX}} V$ ainsi tout calcul fait, on a :

$$\sigma_{sup} = 268,10 \text{ MPa et } \sigma_{inf} = -252,75 \text{ MPa}$$

6- Diagramme des contraintes sur la hauteur de la section droite



EXERCICE III : CALCUL DES SOLLICITATIONS SIMPLES ET COMPOSEES

1- Distance AC et BC

On a : $\tan 45 = \frac{OC}{OA}$ $\tan 30 = \frac{OC}{OB}$ et $OA + OB = 5 \text{ m}$

D'où $OB = 3,17 \text{ m}$; $OA = 1,83 \text{ m}$

$$AC = \frac{OA}{\cos 45} \quad \text{Et } BC = \frac{OB}{\cos 30}$$

$$\underline{AC = 2,588 \text{ m}} \quad \underline{BC = 3,66 \text{ m}}$$

2- Actions de contact en A et B

$$\sum M/A = 0 \quad R_{BY} = 16,248 \text{ KN} \quad \text{et} \quad \sum M/B = 0 \quad \underline{R_{AY} = 10,823 \text{ KN}}$$

En isolant la barre AC et en écrivant les équations d'équilibre, on a :

$$\sum M/c = 0 \quad R_{AX} = 3,752 \text{ KN} \quad \text{et} \quad \sum F_x = 0 \quad \underline{R_{BX} = 10,823 \text{ KN}}$$

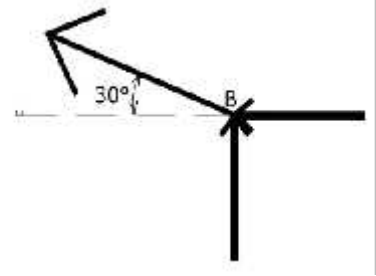
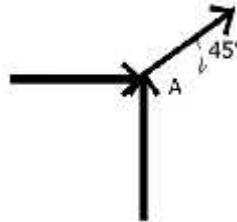
3- La nature des sollicitations de chacune des barres

En isolant le nœud A, on a :

$$\underline{N_{AC} = - 5,306 \text{ KN}} \quad \text{Compression}$$

En isolant le B :

$$\underline{N_{BC} = - 22,959 \text{ KN}} \quad \text{Compression}$$



4- Détermination des diamètres

En écrivant la condition de résistance, on a : $d = \frac{Ns}{e\pi\sigma K} - e$

Barre AC : $d = 0,66 \text{ mm}$ prendre $d = 1 \text{ mm}$ et $D = 10 \text{ mm}$

Barre BC : $d = 3,70 \text{ mm}$ prendre $d = 4 \text{ mm}$ et $D = 13 \text{ mm}$

EXERCICE IV : SYSTEME HYPERSTATIQUE (S) ET EQUATION DES MOMENTS

1- Equation des moments : $Mg. Lg + 2(Lg + Ld). Mmoy + Ld. Md = - 6EI.(\theta_i^g + \theta_i^d)$

Où :

- Mg : moment a l'appui gauche de l'appui i ;
- Md : moment a l'appui droit de l'appui i ;
- Mg : moment a l'appui à l'appui i ;
- Lg : portée de la travée gauche de l'appui i ;
- Ld : portée de la travée droite de l'appui i ;
- θ_i^g : rotation a gauche de l'appui i ;
- θ_i^d : rotation à droite de l'appui i ;
- EI : rigidité de la barre.

2- Degré d'hyperstaticite : **DH= 2**

Moment sur appui 3 : **$M_3 = -2pL^2$**

3- Moments sur appuis **1 et 2** :

D'après l'équation des moments, on a $\left\{ \begin{array}{l} 2M1 + M2 = -pl^2/8 \\ M1 + 4M2 = 3pl^2/16 \end{array} \right.$

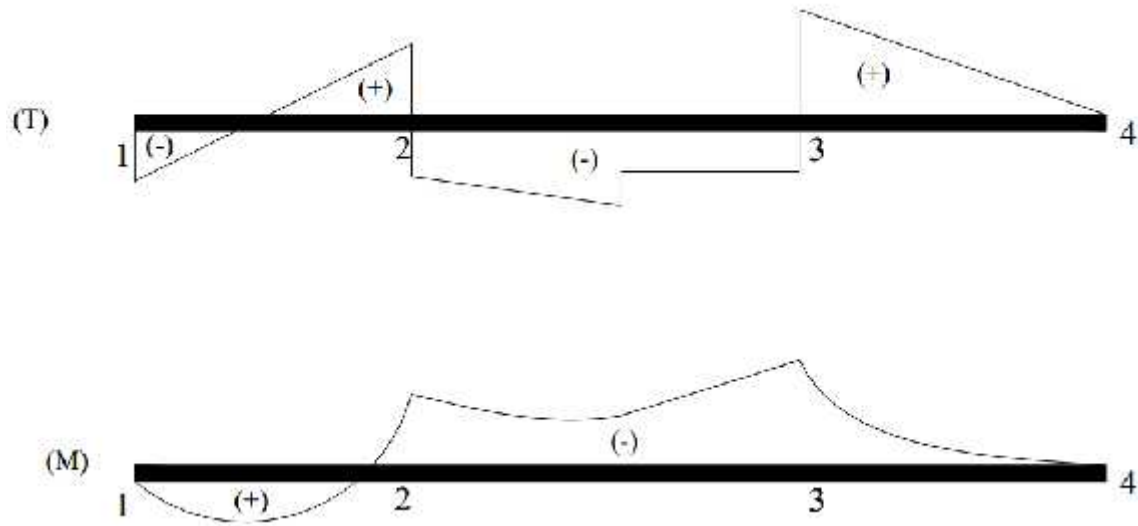
$M1 + 4M2 = 3pl^2/16$

La résolution du système donne : **$M1 = -9pl^2/112$** et **$M2 = pl^2/14$**

4- Expressions de $M(x)$ et $T(x)$

Tronçons	1-2	2-3	3-4
T(x)	$px - \frac{207pl}{224}$	$-px - \frac{65pl}{28} \text{Et} - \frac{19pl}{28}$	px
M(x)	$-\frac{px^2}{2} + \frac{207plx}{224} + \frac{pl^2}{14}$	$-\frac{px^2}{2} + \frac{65plx}{28} + \frac{pl^2}{14} \text{et} \frac{19plx}{28} - 2pl^2$	$-\frac{px^2}{2} + \frac{207plx}{224} + \frac{pl^2}{14}$

5- Diagrammes de M(x) et T(x)



6- Dédution des réactions

On sait que $R = Td - Tg$ d'où :

$$R1 = - 207pl/224; \quad R2 = - 761pl/224 \quad R3 = 37pl/28$$