

Ch. 2 - Les déplacements des poutres Solllicitées en flexion plane (simple)

2.1 objectif :

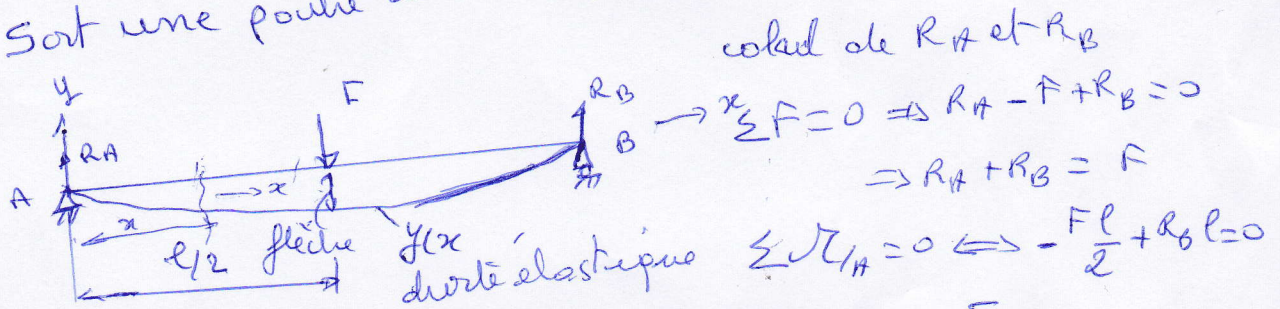
Déterminer le déplacement ou la flèche de la poutre en un point donné sur la longueur de la poutre.

Il existe plusieurs méthodes :

- la méthode par double intégration.
- la méthode des paramètres initiaux.
- la méthode des moments des aires.
- la méthode de superposition.

2.1.1 Méthode par double intégration.

Soit une poutre sur 2 appuis



$$\Rightarrow R_B = \frac{F}{2}$$

$$R_A = F - R_B = F - \frac{F}{2} = \frac{F}{2}$$

Pour déterminer le déplacement de la poutre il faut chercher l'expression de la courbe $y(x)$ décrite par les différents déplacements du pt x , appelé équation différentielle de la ligne élastique ($y(x)$)

d'après la flexion pure nous avons $\frac{1}{R} = \frac{M}{EI}$

$\frac{1}{R}$ = courbure de la poutre
 LR → rayon de courbure de la déformée

D'après les relations mathématiques d'une courbe nous avons l'équation mathématique suivante.

$$y''(x) = \pm \frac{M}{EI}$$

(+ → si y dirige vers le haut
 - → si y // vers le bas

Il faut calculer M_f , $E I_{Gz}$ étant la rigidité flexionnelle : $E =$ module de Young et I_{Gz} moment d'inertie par rapport à l'axe Gz .

suite de l'exemple :

$0 \leq x < \frac{l}{2}$: $M_f = R_A x$ $y(x)$ est divisé en 2 p
 $y_1(x)$ et $y_2(x)$

$$\Rightarrow y_1'' = \frac{M_f}{E I_{Gz}} = \frac{R_A x}{E I_{Gz}}$$

$$y_1' = \frac{dy}{dx} = \int \frac{M_f}{E I_{Gz}} dx = \frac{R_A x^2}{2 E I_{Gz}} + C_1$$

C_1 est constante d'intégration

$$y_1(x) = \int \frac{dy}{dx} dx = \frac{R_A x^3}{6 E I_{Gz}} + C_1 x + D_1$$

D_1 est constante d'intégration

C_1 et D_1 sont déterminés d'après les conditions aux limites :

$$x=0 \Rightarrow y_1=0 \Leftrightarrow \frac{R_A (0)^3}{6 E I_{Gz}} + C_1 (0) + D_1 = 0$$

$$x=l \Rightarrow y_2=0 \quad \text{pour } x=\frac{l}{2} \Rightarrow y_1'(\frac{l}{2})=0 \Rightarrow C_1 = -\frac{R_A l}{8 E I_{Gz}}$$

$$\frac{l}{2} < x \leq l : M_f = R_A x - F(x - \frac{l}{2})$$

$$\frac{d^2 y_2}{dx^2} = \frac{R_A x - F(x - \frac{l}{2})}{E I_{Gz}} = \frac{1}{E I_{Gz}} (R_A x - F(x - \frac{l}{2}))$$

$$y_2' = \frac{1}{E I_{Gz}} \left(\frac{R_A x^2}{2} - \frac{F x^2}{2} + \frac{F l}{2} x + C_2 \right)$$

$$y_2(x) = \frac{1}{E I_{Gz}} \left(\frac{R_A x^3}{6} - \frac{F x^3}{6} + \frac{F l x^2}{4} + C_2 x + D_2 \right)$$

il faut déterminer D_2 et C_2 d'après les conditions

suivantes : $x=l \Rightarrow y_2=0$

$$x=\frac{l}{2} \quad y_1=y_2 \quad \text{et} \quad y_1' = y_2'$$

Pour $x = l, y_2 = 0$

$$\Leftrightarrow \frac{1}{EI_{GZ}} \left(\frac{R_1 l^3}{6} - \frac{F l^3}{6} + \frac{F l^3}{4} + c_2 l + D_2 \right) = 0$$

on doit trouver c_2 et D_2 ,

on doit noter que pour $x = \frac{l}{2}, y_1 = y_2$ et $y_1' = y_2'$

comme F est appliqué au milieu de la poutre nous avons une symétrie ($x = \frac{l}{2}$) \Rightarrow nous avons la même équation

pour les 2 parties, comme celle pour $0 \leq x \leq \frac{l}{2}$

Alors Pour $x = \frac{l}{2}; y_1' = 0 \Leftrightarrow \frac{R_1 x^2}{2EI_{GZ}} + c_1 = 0$

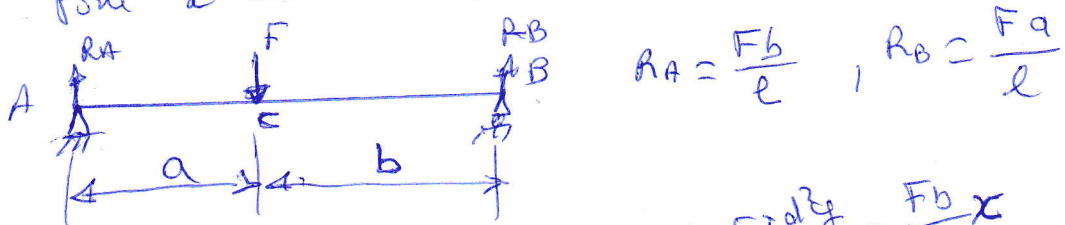
$$c_1 \Rightarrow \frac{F \left(\frac{l}{2}\right)^2}{4EI_{GZ}} + c_1 = 0 \Rightarrow c_1 = -\frac{F l^2}{16EI_{GZ}}$$

Alors $y_1(x) = \frac{1}{EI_{GZ}} \left(\frac{F x^3}{12} - \frac{F l^2 x}{16} \right)$

Il faut se limiter au calcul de l'expression de $y(x)$ seulement dans la partie gauche - par raison de symétrie.

Pour le cas où la charge est appliquée en un point différent du milieu dans ce cas, il faut chercher c_2 et D_2 en posant au pt d'application de F (point d'application) $y_1(c) = y_2(c)$ et $y_1'(c) = y_2'(c)$

Pour x en $c: y_1(c) = y_2(c)$ et $y_1'(c) = y_2'(c)$



on pose pour $0 \leq x < a$ $M_f = \frac{Fb}{l} x \Rightarrow EI \frac{d^2 y}{dx^2} = \frac{Fb}{l} x$

$$EI \frac{dy}{dx} = \frac{Fb}{l} \frac{x^2}{2} + c_1$$

$$EI y(x) = \frac{Fb}{l} \frac{x^3}{6} + c_1 x + D_1$$

pour $x=0, y_1 = 0 \Rightarrow D_1 = 0$

Dans la région de droite: $a \leq x \leq l$

$$M_f = \frac{Fb}{l} x - F(x-a)$$

$$\Rightarrow EI \frac{d^2 y_2}{dx^2} = \frac{Fb}{l} x - F(x-a)$$

$$EI_{b2} \frac{dy_2}{dx} = \frac{Fb}{l} \frac{x^2}{2} - \frac{F(x-a)^2}{2} + c_2$$

$$EI y_2(x) = \frac{Fb}{l} \frac{x^3}{6} - \frac{F(x-a)^3}{6} + c_2 x + D_2$$

$$x=a \text{ on } a: EI y_2(a) = \frac{Fba^3}{6l} + c_2 a$$

$$EI y_2(a) = \frac{Fba^3}{6l} + c_2 a + D_2 \Rightarrow D_2 = 0$$

$$\text{et } EI y_2'(a) = \frac{Fba^2}{2l} + c_2$$

$$EI y_2'(a) = \frac{Fba^2}{2l} + c_2$$

$$\text{Pour } x=l \quad y_2 = 0 \Leftrightarrow \frac{Fb}{l} \frac{l^3}{6} - \frac{Fb^3}{6} + c_2 l = 0 \quad \text{avec } (l-a) = b$$

$$\Rightarrow c_2 = \frac{Fb}{6l} (b^2 - l^2)$$

On a alors

$$\text{Pour } 0 < x < a \quad EI_{b1} y_1(x) = \frac{Fb}{6l} [x^3 - (l^2 - b^2)x]$$

$$a < x < l \quad EI_{b2} y_2(x) = \frac{Fb}{6l} \left[x^3 - \frac{l}{b}(x-a)^3 - (l^2 - b^2)x \right]$$

Les deux équations sont nécessaires pour exprimer la courbe de deflexion de la poutre fléchie. Chaque équation est valable dans la région indiquée.

Type de charge	Fonction de singularité	Représentation graphique
Moment concentré	$P(x) = M_0 \langle x-a \rangle^{-2}$	
Force concentrée (localisée)	$P(x) = F_0 \langle x-a \rangle^{-1}$	
Charge uniformément répartie (fonction à gradient)	$P(x) = P_0 \langle x-a \rangle^0$	
Charge variant linéairement	$P(x) = \frac{dP}{dx} \langle x-a \rangle^1$	
Charge à variation quadratique	$P(x) = \frac{c}{2} \langle x-a \rangle^2$	

Principe de la méthode :

En un point quelconque d'une poutre notons P l'intensité de charge, $T(x)$ la force transversale de cisaillement (effort tranchant) M le moment de flexion et y la deflexion (ou flèche).

Pour toute valeur de x , la relation entre la charge $p(x)$ et la force de cisaillement T est :

$$P = \frac{dT}{dx}$$

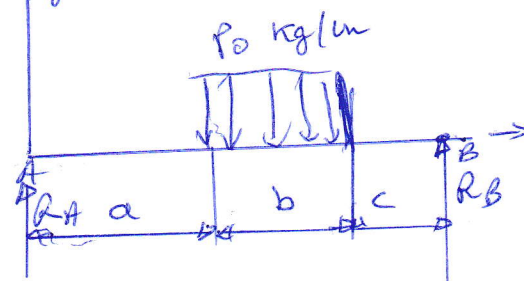
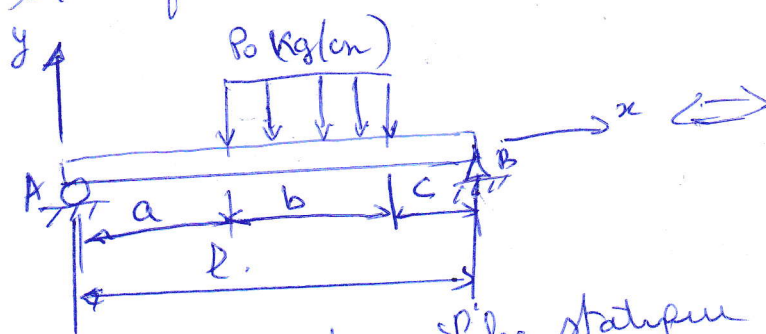
et la relation entre la force de cisaillement et le moment de flexion est :

$$T = \frac{dM}{dx}$$

Pour trouver la déformée $y(x)$, il suffit d'écrire une expression de la charge $p(x)$ pour toutes les valeurs de x le long de la poutre et intégrer 4 fois l'équation $P(x)$.

Exemple :

Soit la poutre suivante sur 2 appuis portant une charge uniforme sur une partie de la poutre, comme sur la figure. on veut établir à l'aide des fonctions de singularité l'équation de la déformée (courbe de deflexion $y(x)$)



Les équations de l'équilibre statique $\Sigma F = 0$ et $\Sigma \mathcal{M} = 0$
 Nous avons $R_A = \frac{P_0 b}{l} \left(\frac{b}{2} + c \right)$ et $R_B = \frac{P_0 b}{l} \left(\frac{b}{2} + a \right)$

La fonction intensité de charge est :

$$P(x) = P_1 \langle x-0 \rangle^{-1} - P_0 \langle x-a \rangle^0 + P_0 \langle x-a-b \rangle^0 + R_B \langle x-l \rangle^{-1}$$

$$T(x) = R_A \langle x \rangle^0 - P_0 \langle x-a \rangle^1 + P_0 \langle x-a-b \rangle^1 + R_B \langle x-l \rangle^0$$

$$M(x) = R_A \langle x \rangle^1 - \frac{P_0}{2} \langle x-a \rangle^2 + \frac{P_0}{2} \langle x-a-b \rangle^2 + R_B \langle x-l \rangle^1$$

Ainsi nous avons $EI \frac{d^2 y}{dx^2} = M(x) = R_A \langle x \rangle^1 - \frac{P_0}{2} \langle x-a \rangle^2 + \frac{P_0}{2} \langle x-a-b \rangle^2 + R_B \langle x-l \rangle^1$

En intégrant:

$$EI \frac{dy}{dx} = \frac{R_A}{2} \langle x \rangle^2 - \frac{P_0}{6} \langle x-a \rangle^3 + \frac{P_0}{6} \langle x-a-b \rangle^3 + \frac{R_B}{2} \langle x-l \rangle^2 + C_1$$

$$EI y(x) = \frac{R_A}{6} \langle x \rangle^3 - \frac{P_0}{24} \langle x-a \rangle^4 + \frac{P_0}{24} \langle x-a-b \rangle^4 + \frac{R_B}{6} \langle x-l \rangle^3 + C_1 x + C_2$$

Les conditions aux limites sont: $y=0$ pour $x=0$ et $x=l$.

En appliquant ces conditions dans les équations précédentes: on obtient:

$$C = \frac{P_0}{24l} \left[(l-a)^4 - (l-c)^4 - \frac{P_0 b l}{6} \left(\frac{b}{2} + c \right) \right]$$

$$D=0$$

L'équation de la déformée est:

$$EI y(x) = \frac{P_0 b}{6l} \left(\frac{b}{2} + c \right) \langle x \rangle^3 - \frac{P_0}{24} \langle x-a \rangle^4 + \frac{P_0}{24} \langle x-a-b \rangle^4 + \left\{ \frac{P_0}{24l} \left[(l-a)^4 - (l-c)^4 - \frac{P_0 b l}{6} \left(\frac{b}{2} + c \right) \right] \right\} x$$

2-1-3 La méthode de Superposition:

Principe de Superposition:

Le principe s'applique de la même manière à toutes les grandeurs étudiées: actions exercées sur les appuis, efforts tranchants, moments fléchissants, courbures et déformations.

Un problème complexe (avec de nombreuses charges différents) peut être décomposé en la somme de plusieurs problèmes simples (faciles à résoudre avec un formulaire) tous en état d'équilibre.

$$T(x) = R_A \langle x \rangle^0 - P_0 \langle x-a \rangle^1 + P_0 \langle x-a-b \rangle^1 + R_B \langle x-l \rangle^0$$

$$M(x) = R_A \langle x \rangle^1 - \frac{P_0}{2} \langle x-a \rangle^2 + \frac{P_0}{2} \langle x-a-b \rangle^2 + R_B \langle x-l \rangle^1$$

Ainsi nous avons $EI \frac{d^2 y}{dx^2} = M(x) = R_A \langle x \rangle^1 - \frac{P_0}{2} \langle x-a \rangle^2 + \frac{P_0}{2} \langle x-a-b \rangle^2 + R_B \langle x-l \rangle^1$

En intégrant:

$$EI \frac{dy}{dx} = \frac{R_A}{2} \langle x \rangle^2 - \frac{P_0}{6} \langle x-a \rangle^3 + \frac{P_0}{6} \langle x-a-b \rangle^3 + \frac{R_B}{2} \langle x-l \rangle^2 + C_1$$

$$EI y(x) = \frac{R_A}{6} \langle x \rangle^3 - \frac{P_0}{24} \langle x-a \rangle^4 + \frac{P_0}{24} \langle x-a-b \rangle^4 + \frac{R_B}{6} \langle x-l \rangle^3 + C_1 x + C_2$$

Les conditions aux limites sont: $y=0$ pour $x=0$ et $x=l$.

En appliquant ces conditions dans les équations précédentes: on obtient:

$$C = \frac{P_0}{24l} \left[(l-a)^4 - (l-c)^4 - \frac{P_0 b l}{6} \left(\frac{b}{2} + c \right) \right]$$

$$D=0$$

L'équation de la déformée est:

$$EI y(x) = \frac{P_0 b}{6l} \left(\frac{b}{2} + c \right) \langle x \rangle^3 - \frac{P_0}{24} \langle x-a \rangle^4 + \frac{P_0}{24} \langle x-a-b \rangle^4 + \left\{ \frac{P_0}{24l} \left[(l-a)^4 - (l-c)^4 - \frac{P_0 b l}{6} \left(\frac{b}{2} + c \right) \right] \right\} x$$

2-1-3 La méthode de Superposition:

Principe de Superposition:

Le principe s'applique de la même manière à toutes les grandeurs étudiées: actions exercées sur les appuis, efforts tranchants, moments fléchissants, courbures et déformations.

Un problème complexe (avec de nombreuses charges différents) peut être décomposé en la somme de plusieurs problèmes simples (faciles à résoudre avec un formulaire) tous en état d'équilibre.