

# **CHAPITRE II: Méthodes énergétiques**

## II-1 TRAVAIL D'UNE FORCE LORS D'UN DÉPLACEMENT FINI

Le travail de  $F$ , associé à un déplacement infinitésimale  $dr$  est:

$$dw = \vec{F} \cdot d\vec{r}$$

Au cours d'un déplacement entre l'état 1 et l'état 2:

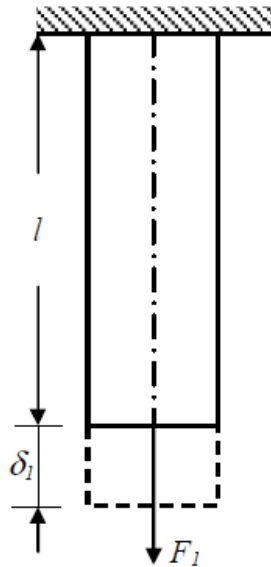
$$w_{1 \rightarrow 2} = \int_1^2 \vec{F} \cdot d\vec{r} = \int_1^2 F \cdot \cos(\alpha) dr$$

Le travail fourni par un moment couple  $M$  dans une rotation infinitésimale est:

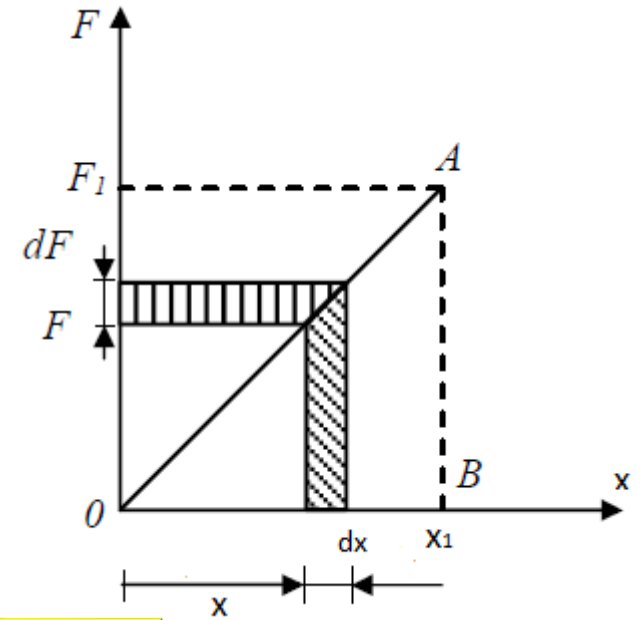
$$dw = M \cdot d\theta$$

Pour une rotation finie

$$w_{1 \rightarrow 2} = \int_1^2 M \cdot d\theta = M \cdot (\theta_2 - \theta_1)$$



$$dw_{ext} = F \cdot dx$$



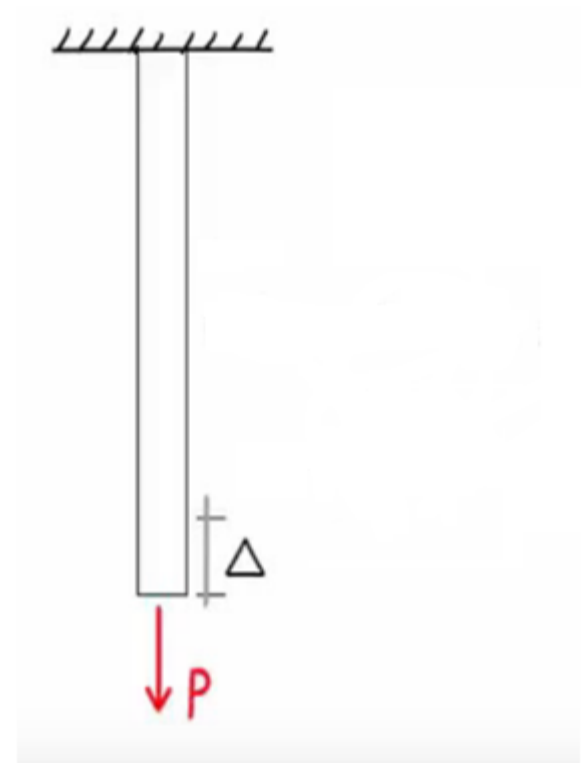
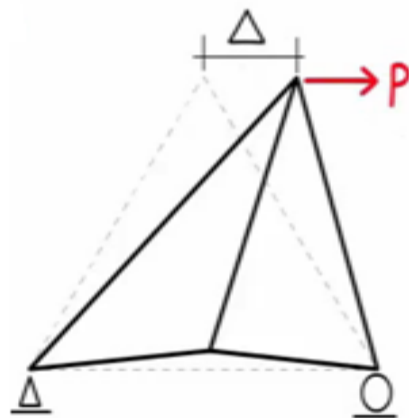
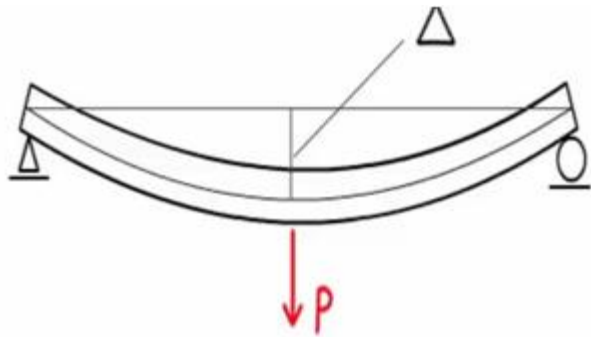
$$w_{ext} = \int_0^{x_1} F \cdot dx = \int_0^{x_1} k \cdot x \cdot dx = \frac{k}{2} \cdot x_1^2 = \frac{1}{2} F \cdot x_1$$



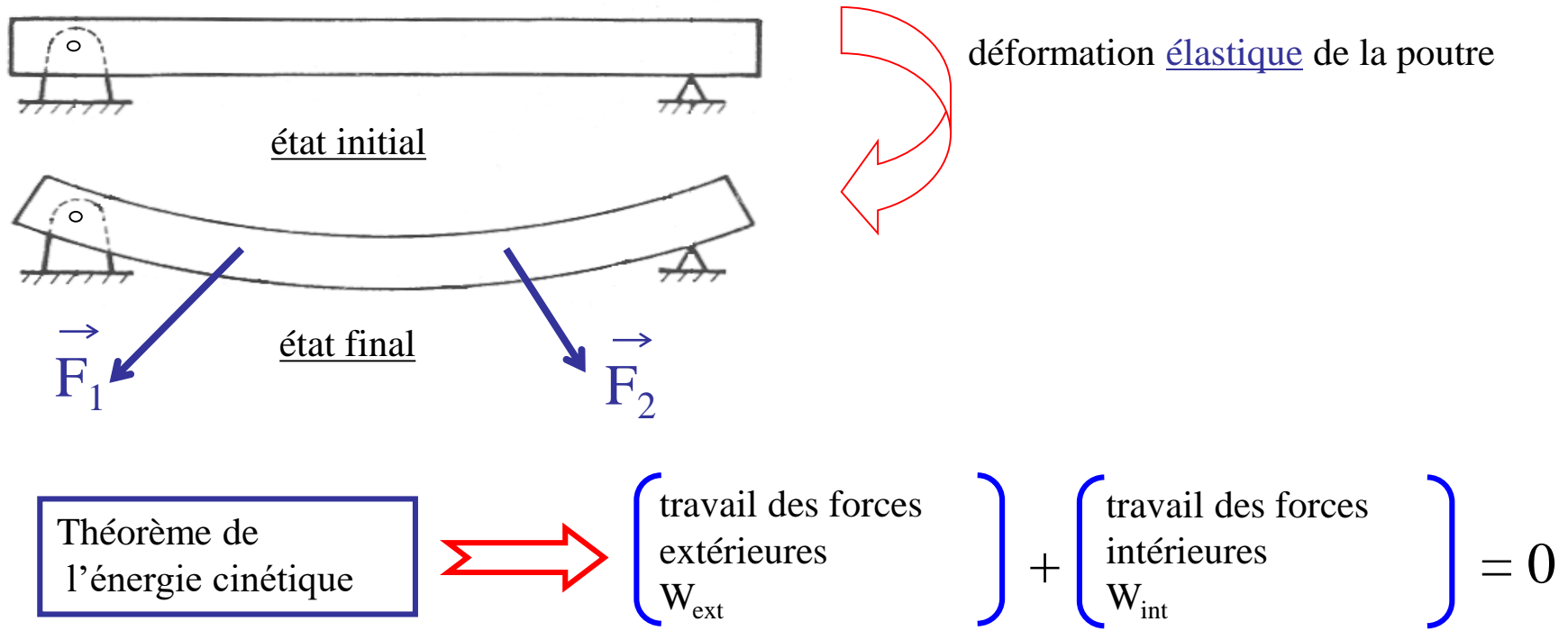
$$w_{ext} = \frac{1}{2} \times (\text{force}) \times (\text{déplacement})$$

$$w_{ext} = \frac{1}{2} \times M \times \theta$$

### II-1 Exemples



### II-3-1. Définition



$$\text{Énergie de déformation : } U_d = - W_{\text{int}} = W_{\text{ext}}$$

Lorsque le solide se déforme sous l'application d'une action mécanique extérieures. Le travail fourni est emmagasiné sous forme d'une énergie, prête à être restituée.

## II-3-2. Traction – Compression

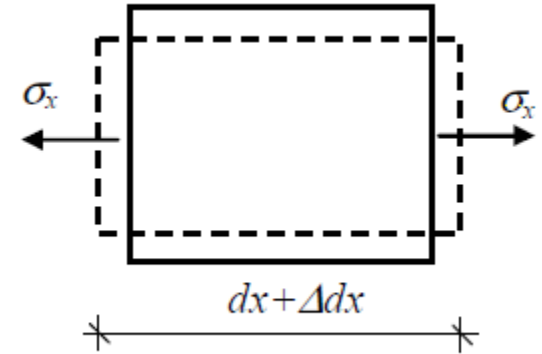
On considère un tronçon de poutre de longueur  $dx$   
 Allongement du tronçon :  $du(x)$

Travail développé par la force extérieure



$$dW_{ext} = dU_d = \frac{1}{2} \cdot N \cdot du$$

$$N = E \cdot S \cdot \frac{du}{dx}$$



$$dU = \frac{1}{2} \frac{N^2}{E \cdot S} \cdot dx$$

Energie de déformation élastique:

$$U_d = \int_0^L \frac{N^2}{2 E \cdot S} \cdot dx$$

### II-3-3. Moment de flexion

De même pour un tronçon  $dx$

$$dW = \frac{1}{2} M . d\theta$$

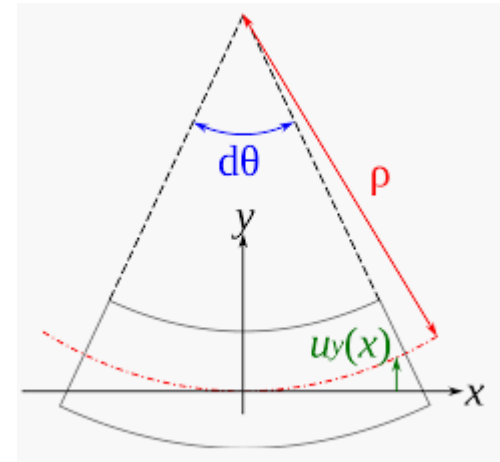
$$\frac{d\theta}{dx} = \frac{M}{E.I}$$

$$v'' = \frac{1}{\rho}$$

$$dU_d = \frac{1}{2} \frac{M^2}{E.I} . dx$$

Et pour la poutre entière

$$U_d = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{M^2}{E.I} . dx$$



Remarque: Dans le cas en flexion simple on **néglige** en générale les déformations **dues à T**

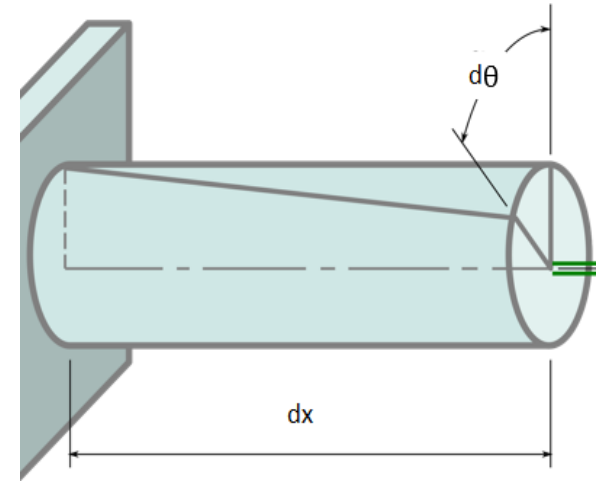
II-3-4. Torsion

Travail développé par le couple

$$dW = \frac{1}{2} M_t \cdot d\theta$$

Relation de comportement en torsion

$$d\theta = \frac{M_t \cdot dx}{I_0 \cdot G}$$



$$dU_d = \frac{1}{2} \frac{M_t^2}{G \cdot I_0} \cdot dx$$

Pour la poutre entière:

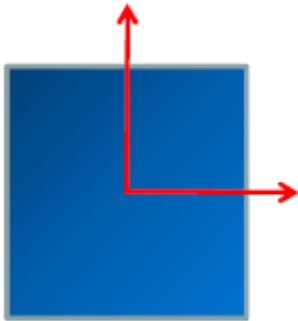
$$U_d = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{M_t^2}{G \cdot I_0} \cdot dx$$

Constante de torsion



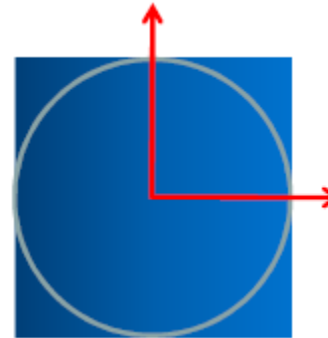
II-3-5. EFFORT TRANCHANT

$$U_d = \int_0^L \left( \frac{T_y^2}{2.G.S_{ry}} + \frac{T_z^2}{2.G.S_{rz}} \right) dx$$



$$S_{ry} = S_{rz} = \frac{5}{6} S$$

Surface réduite  $S_r$  section  
transversale rectangulaire



$$S_{ry} = S_{rz} = \frac{9}{10} S$$

Surface réduite  $S_r$  section  
transversale circulaire

RECAPITULATIF

$$U_d = \underbrace{\frac{1}{2E} \int \frac{N^2}{S} dx}_{\text{effort normal}} + \underbrace{\frac{1}{2G} \int \frac{T_y^2}{S_r} dx}_{\text{effort tranchant}} + \underbrace{\frac{1}{2E} \int \frac{M_z^2}{I_z} dx}_{\text{moment fléchissant}} + \underbrace{\frac{1}{2G} \int \frac{M_x^2}{I_0} dx}_{\text{moment de torsion}}$$

effort normal + effort tranchant + moment fléchissant + moment de torsion

Exercice 1

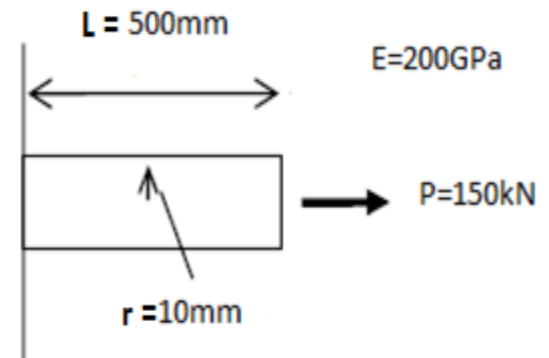
Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans la déformation provoquée par la force P dans la poutre représentée sur la Figure suivante:

L'énergie élastique stockée dans la poutre est

$$W_d = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{P^2}{ES} dx = \frac{P^2 \cdot L}{2 \cdot ES}$$

$$U_d = \frac{(150 \text{ kN})^2 \times 0,5 \text{ m}}{2 \cdot (\pi \times 10^2 \text{ mm}^2) \times 200 \text{ kN} / \text{mm}^2}$$

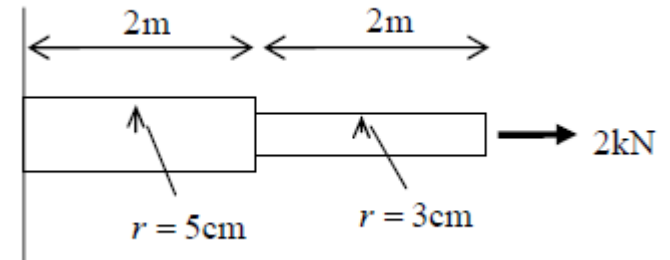
$$U_d = 89,5 \text{ J}$$



Exercice 2:

Déterminer l'énergie de déformation dans une barre composée de deux tronçons, sachant que  $E = 200 \text{ GPa}$ , sous l'action d'une force axiale de tension de  $2 \text{ kN}$ :

L'énergie élastique stockée est:



$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{N^2}{ES} dx$$

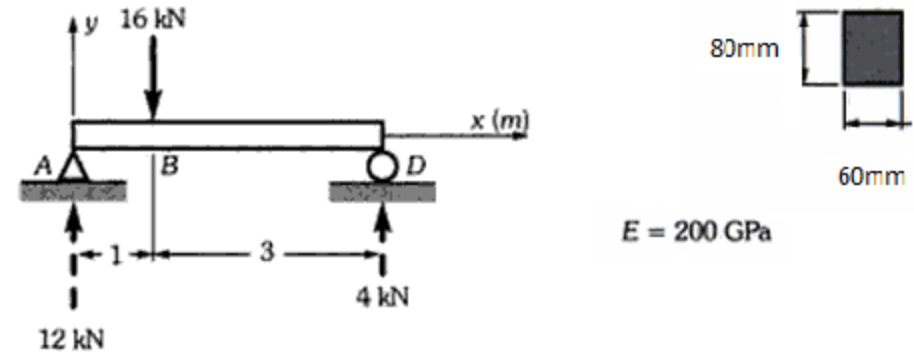
$$U_d = U_{d,1} + U_{d,2}$$

$$U_d = \frac{1}{2} \int_0^{L_1} \frac{(P)^2}{E.S_1} dx + \int_0^{L_2} \frac{(P)^2}{E.S_2} dx = \frac{P^2 \cdot L}{2 \cdot \pi A \cdot E} \left( \frac{1}{r_1^2} + \frac{1}{r_2^2} \right)$$

$$U_d = 47 \text{ J}$$

Exercice 3

Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans la déformation provoquée par la force  $P=16\text{kN}$  dans la poutre représentée sur la Figure suivante:



Avec:

$$I = 2,6 \times 10^{-6} \text{ m}^4$$

et

$$E = 200 \times 10^6 \text{ kN} / \text{m}^2$$

Exercice 3

Dans le présent exercice la flèche due à l'effort tranchant est négligeable devant le moment fléchissant:

$$M_f = 12.x \quad \text{si } 0 \leq x \leq 1m$$

$$M_f = -4(x-4) \quad \text{si } 1 \leq x \leq 4m$$

L'énergie élastique est:

$$U_d = \int_0^1 \frac{(12.x)^2}{2.E.I_z} dx + \int_1^4 \frac{[-4(x-4)]^2}{2.E.I_z} dx$$

$$U_d = 47 J$$

Exercice 4:

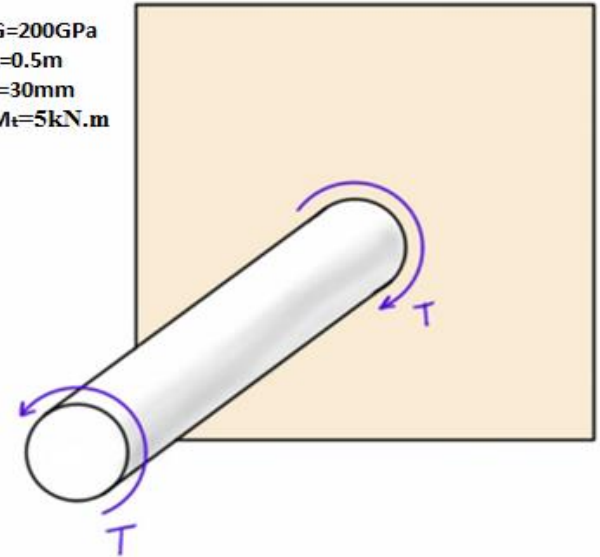
Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans une barre cylindrique encastrée à son extrémité et soumet à l'autre extrémité d'un couple  $M_t=5\text{kN.m}$ . La barre est de longueur  $L=0,5\text{m}$ , de rayon  $r=30\text{mm}$  et du module de rigidité  $G=200\text{GPa}$ .

L'énergie élastique est:

$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{M_x^2}{G.I_0} dx = \frac{M^2.L}{2.G.I_0}$$

$$I_0 = \frac{\pi}{2} r^4 = \frac{\pi}{2} (0.03)^4 = 1.272 \times 10^{-6} \text{ m}^4$$

$G=200\text{GPa}$   
 $L=0.5\text{m}$   
 $r=30\text{mm}$   
 $M_t=5\text{kN.m}$



$$U_d = \frac{(5 \times 10^3 \text{ N.m})^2 \times (0.5\text{m})}{2 \times (200 \times 10^9 \text{ N / m}^4) \times (1.272 \times 10^{-6} \text{ m}^4)} = 24,56 \text{ J}$$

## II-4 EXERCICES AVEC RÉPONSES

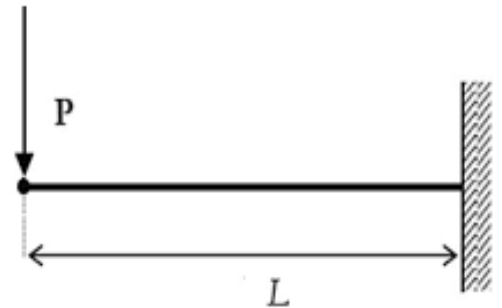
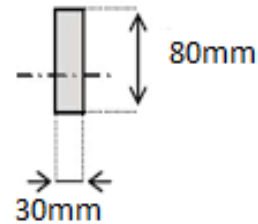
### Exercice 5 (Energie de déformation)

Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans la poutre provoquée par la force  $P=10\text{kN}$  :

$E=200\text{GPa}$

$P=10\text{kN}$

$L=500\text{mm}$



Le moment fléchissant dans la poutre est:

$$M_f = -P.x$$

L'énergie élastique est:

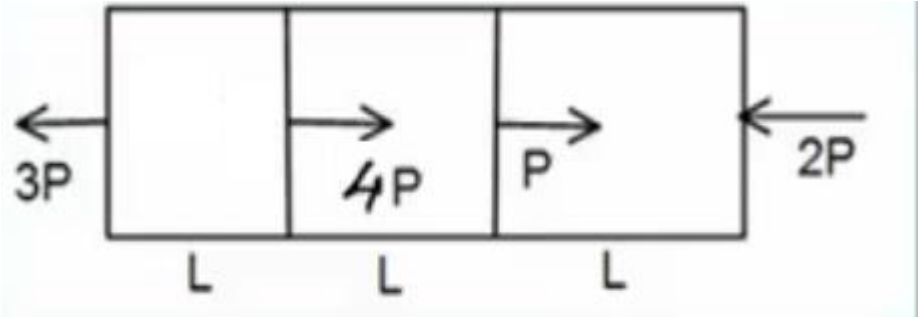
$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{M_z^2}{EI_z} dx = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{(P.x)^2}{EI_z} dx = \frac{P^2 L^3}{6.E.I}$$



## II-4 EXERCICES AVEC RÉPONSES

### Exercice 6 (Energie de déformation)

Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans une poutre soumise à une série de forces :



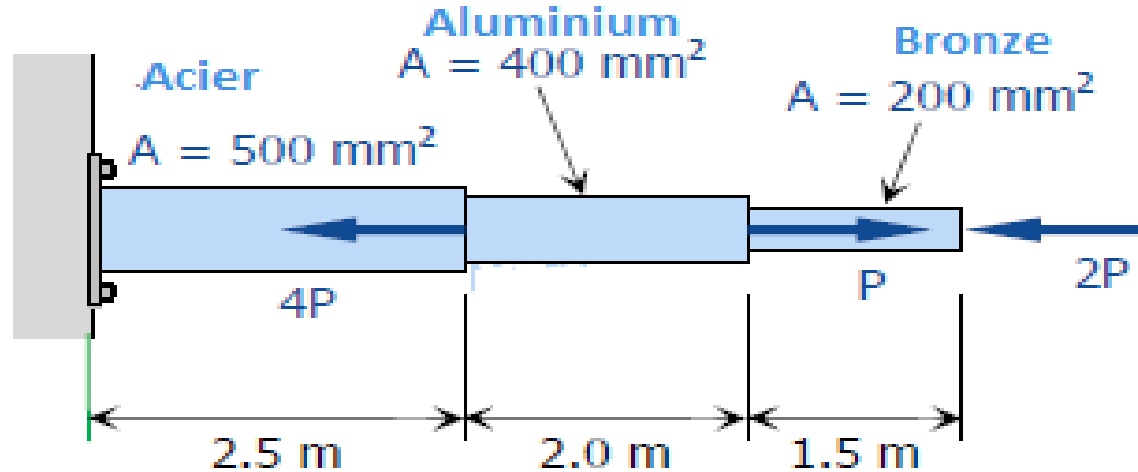
L'énergie élastique est:

$$U_d = \sum_{i=1}^3 U_d^i$$

$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{N^2}{ES} dx = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{(3P)^2}{E.S} dx + \frac{1}{2} \int_L^{2L} \frac{(-P)^2}{E.S} dx + \frac{1}{2} \int_{2L}^{3L} \frac{(-2P)^2}{E.S} dx = \frac{7.P^2.L}{A.E}$$

## II-4 EXERCICES AVEC RÉPONSES

### Exercice 7 (Energie de déformation)



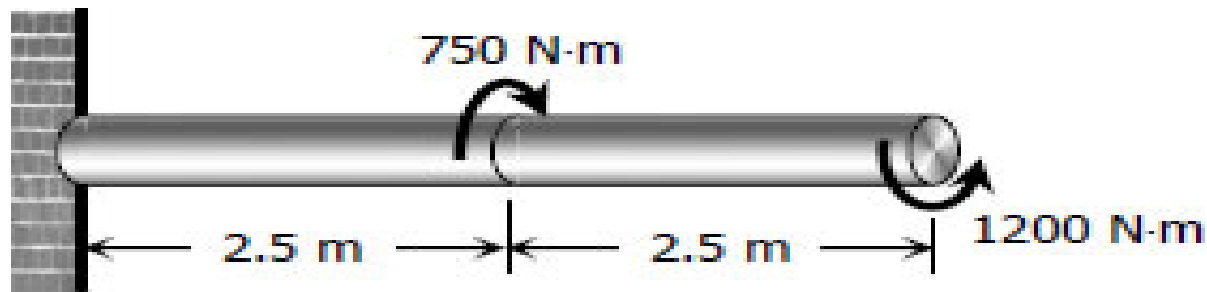
$$U_d = \sum_{i=1}^3 U_d^i$$

$$\begin{aligned} U_d &= \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{N^2}{ES} dx = \frac{1}{2} \int_0^{L_1} \frac{(-2P)^2}{E_1 \cdot S_1} dx + \frac{1}{2} \int_{L_1}^{L_2} \frac{(-P)^2}{E_2 \cdot S_2} dx + \frac{1}{2} \int_{L_2}^{L_3} \frac{(-5P)^2}{E_3 \cdot S_3} dx \\ &= \frac{2P^2 \cdot L_1}{E_1 \cdot S_1} + \frac{P^2 \cdot (L_2 - L_1)}{2E_2 \cdot S_2} + \frac{25P^2 \cdot (L_3 - L_2)}{2E_3 \cdot S_3} \end{aligned}$$

## II-4 EXERCICES AVEC RÉPONSES

### Exercice 8 (Energie de déformation)

Déterminer l'énergie potentielle élastique stockée dans la déformation provoquée par deux couples:  $C_1=1200\text{N.m}$  et  $C_2=-450\text{N.m}$



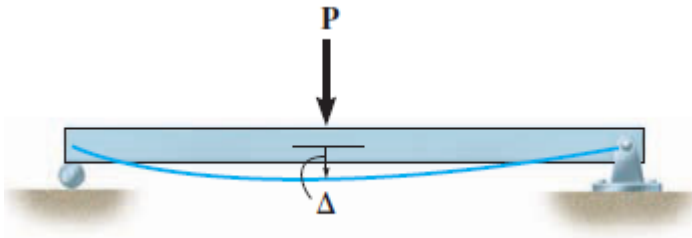
$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{M_x^2}{G.I_0} dx = \int_0^{2.5} \frac{(1200)^2}{2.G.I_0} dx + \int_{2.5}^5 \frac{(450)^2}{2.G.I_0} dx$$

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Théorème de Clapeyron

C'est une méthode analytique permettant de calculer, dans **des systèmes isostatiques** soumis à **une seule charge**, le déplacement associé (qui fait travailler) la charge.

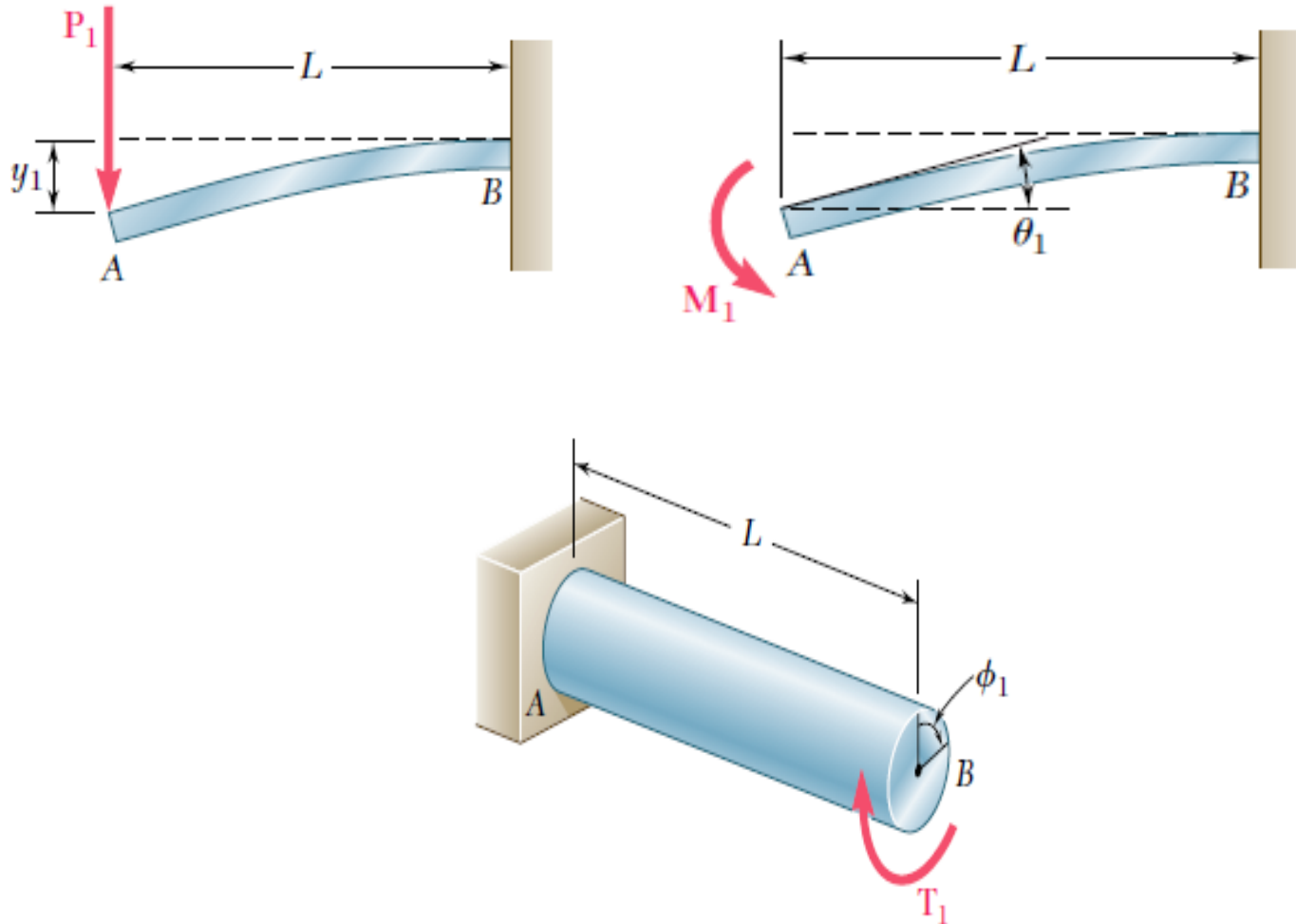
La variation de l'énergie de déformation  $U$  d'un solide soumis à des chargements extérieurs données ( force ou couple ) entraînant des déplacements de leur point d'application s'exprime par:



$$U(\vec{F}_i) = \frac{1}{2} \cdot F_i \cdot \Delta P_i$$

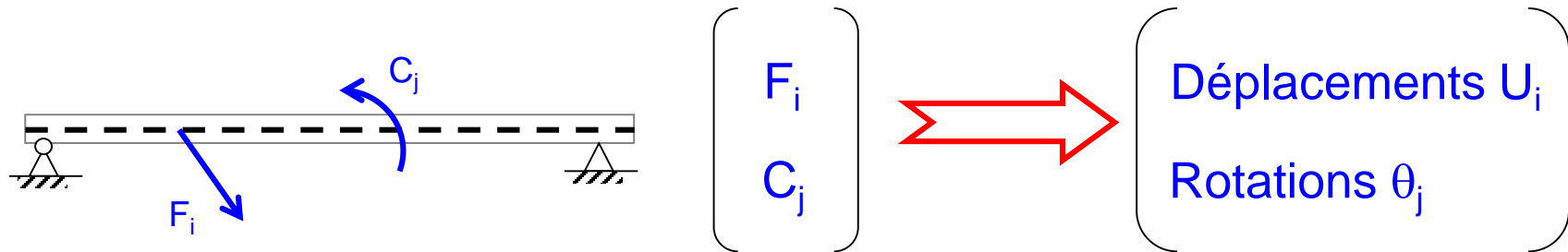
## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Théorème de Clapeyron



## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Théorème de Clapeyron



Travail des  
forces extérieures

$$U_d = \begin{cases} \frac{1}{2} F.u & \text{Une force} \\ \frac{1}{2} C.\theta & \text{Un couple} \end{cases}$$

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Limitation de la méthode de Clapeyron

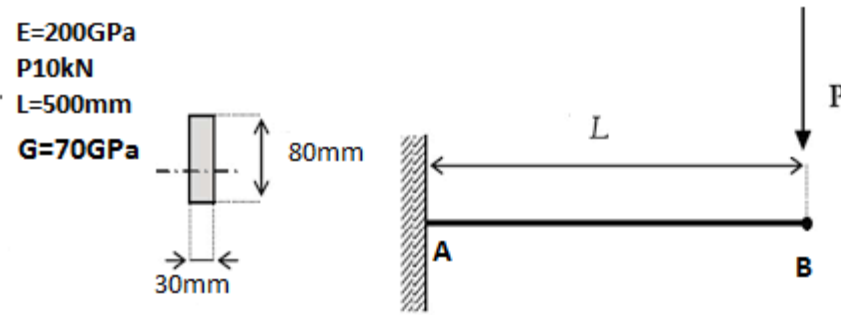
On détermine **que la flèche** dans le sens de l'effort appliqué.  
La flèche en un autre point **n'est pas accessible** directement, ni même la rotation de la section droite. De même, on ne sait pas traiter le cas d'**une charge répartie** (Poids propre de la poutre).

Ce qui justifie **le besoin** d'une autre méthode plus générale qui est basée sur les notions d'énergie et du travail. Pour éviter cette situation, on présente une technique puissante «**Castigliano**» basée sur l'énergie de déformation pour faire le calcul du déplacement (ou rotation, ou déplacement angulaire) en divers points d'une structure supportant plus d'un chargement (ex. tension, torsion et flexion superposées).

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Exercice 1 (Théorème de Clapeyron)

Poutre encastrée de longueur  $L$  et de section  $S$ . On applique une force  $P$  à son extrémité. On demande de calculer la flèche au point B.



L'énergie élastique est:

$$U_d = \frac{1}{2} \int_{struct} \frac{M_z^2}{EI_z} dx = \frac{F^2}{2EI_z} \int_0^L (L-x)^2 dx = \frac{F^2 L^3}{6EI}$$

D'après le principe de Clapeyron

Or

$$M_f = -P \cdot (L-x)$$

Donc

$$y_B = \frac{FL^3}{3EI}$$

$$U_d = W_{ext} = \frac{1}{2} \cdot F \cdot y_B$$

Le déplacement est positif car il est mesuré suivant la direction de  $P$



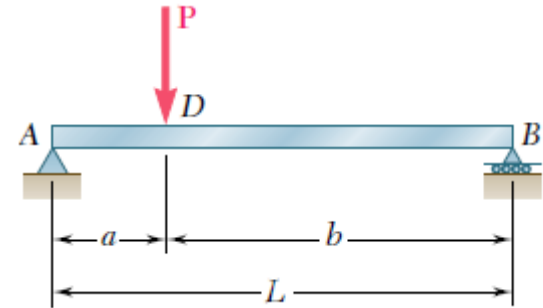
## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Exercice 2 (Théorème de Clapeyron)

On applique une force  $P$  au point  $D$  sur une poutre de longueur  $L$  et de section  $S$ . On donne:

$$I = 80.10^6 \text{ mm}^4$$

$$G = 200 \text{ GPa}$$



1. Trouver les réactions aux appuis
2. Déterminer les moments fléchissant de la poutre
3. Déterminer l'énergie de déformation stockée dans la poutre
4. On demande aussi de déterminer le déplacement du point  $D$  au point d'application de la charge  $P$ .

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Suite Exercice 2 (Théorème de Clapeyron)

1. Les réactions aux appuis

$$R_A = \frac{P.b}{L} \quad R_B = \frac{P.a}{L}$$

2. Les moments fléchissant de la poutre

$$M_f = R_B \cdot x = \frac{P.a.x}{L}$$

$$U_{AD} = \int_0^b \frac{M^2}{2.E.I} dx = \frac{P^2.a^2}{2E.I.L^2} \int_0^b x^2 dx = \frac{P^2.a^2.b^3}{6E.I.L^2}$$

$$M_f = R_A \cdot x = \frac{P.b.x}{L}$$

$$U_{AD} = \int_0^a \frac{M^2}{2.E.I} dx = \frac{P^2.b^2}{2E.I.L^2} \int_0^a x^2 dx = \frac{P^2.b^2.a^3}{6E.I.L^2}$$

3. L'énergie de déformation stockée dans la poutre

4. le déplacement du point D

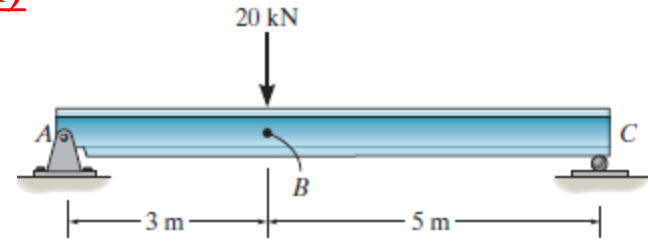
$$U_{Total} = U_{AD} + U_{DB} = \frac{P^2.a^2.b^2(a+b)}{6E.I.L^2}$$

$$U = \frac{1}{2} P \cdot \Delta_D \quad \Delta_D = \frac{P^2.a^2.b^2}{3E.I.L}$$

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Exercice 3 (Théorème de Clapeyron)

Application: Mêmes questions pour la poutre suivante



1. Les réactions aux appuis

$$R_A = 12.5 \text{ kN}$$

$$R_B = 7.5 \text{ kN}$$

2. Les moments fléchissant

$$M_{f,AB} = R_A \cdot x_1$$

$$M_{f,BC} = R_B \cdot x_2$$

3. L'énergie de déformation stockée dans la poutre

$$U_d = \int_0^L \frac{M^2}{2EI} dx = \frac{1}{2EI} \left[ \int_0^3 (R_A \cdot x_1)^2 dx_1 + \int_0^5 (R_B \cdot x_2)^2 dx_2 \right]$$
$$= \frac{1.875 \cdot 10^9}{EI}$$

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Suite exercice 3 (Théorème de Clapeyron)

4. Déplacement au point B

Travail des forces extérieures:

$$W_{ext} = \frac{1}{2} P \cdot \Delta_B$$

Conservation d'énergie

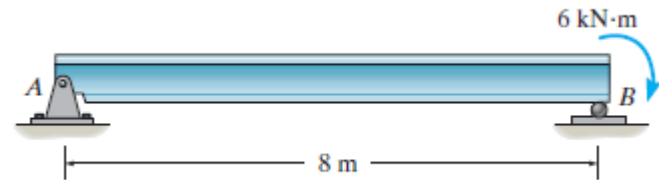
$$U_d = W_{ext}$$

$$\Delta_B = \frac{187500}{200(10^9)(80)(10^{-6})} = 11.7mm$$

## II-5 Théorèmes énergétiques

### II-5.1 Exercice 4 (Théorème de Clapeyron)

Calculer la rotation due à l'application du couple au point B de la poutre suivante:



$$R_A = 750 \text{ N}$$

$$M_f = -R_A x$$

Conservation d'énergie

$$U_d = W_{ext}$$

$$\frac{1}{2} M \cdot \theta_B = \int_0^L \frac{M^2}{2.E.I} dx$$

$$\frac{1}{2} (6 \cdot 10^3) \theta_B = \int_0^L \frac{(-750x)^2}{2.E.I} dx$$

$$\theta_B = \frac{16000}{200(10^9)(80)(10^{-6})} = 10^{-3} \text{ rad}$$