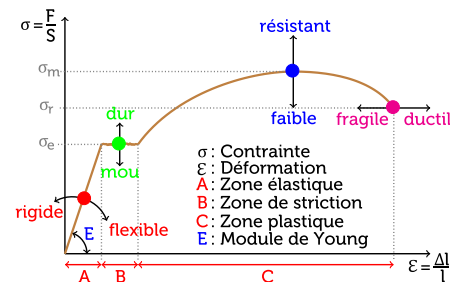


# Récapitulatif de résistance des matériaux

P9-12 - Résumé

Sollicitation	$\{\mathcal{J}_{coh}\}$	$\vec{C}(M, \vec{n})$	Formules / Remarques				
Extension ( $N > 0$ ) Compression ( $N < 0$ )	$\begin{Bmatrix} N & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_G$	$\sigma \vec{n}$	$N = \int_S \sigma dS$	$\sigma = \frac{N}{S}$ si effort uniforme	$\sigma_x = E \varepsilon_x$	$\varepsilon_x = \frac{du(x)}{dx}$	$\varepsilon_y = \frac{dv(y)}{dy} = -\nu \varepsilon_x$
Cisaillement	$\begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ T_y & 0 \\ T_z & 0 \end{Bmatrix}_G$	$\tau \vec{t}$	$T = \int_S \tau dS$	$\tau = \frac{T}{S}$ si $\tau$ uniforme	$\tau = G \gamma$	$\gamma = \frac{dy}{dx}$	$G = \frac{E}{2(1+\nu)}$
Torsion simple	$\begin{Bmatrix} 0 & \vec{m}_t \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}_G$	$\tau \vec{z}'$	$\theta = \frac{d\alpha}{dx}$	$\tau = G \theta \rho$ $\rho = GM$	$m_t = G \theta I_0$	$\tau = \frac{m_t}{I_0} \rho$	
Flexion plane simple	$\begin{Bmatrix} 0 & 0 \\ T_y & 0 \\ 0 & m_{fz} \end{Bmatrix}_G$	$\sigma \vec{n} + \tau \vec{t}$	$\frac{\Delta l}{l} = \frac{\lambda}{\rho} y$ $\lambda > 0$	$\sigma = -\frac{m_{fz}}{I_{Gz}} y + \frac{m_{fy}}{I_{Gy}} z + \frac{N}{S}$	$\tau_{xy} = \tau_{yx}$	$\begin{cases} EI_{Gz} y'' = m_{fz} \\ EI_{Gy} z'' = -m_{fy} \end{cases}$	$\begin{cases} \text{Encastrement : } y(0) = y'(0) = 0 \\ \text{Appuis simples : } y(0) = y(l) = 0 \end{cases}$ Conditions aux limites
Flambement	(appuis) $\begin{Bmatrix} -F & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & -yF \end{Bmatrix}_G$	$y'' + \frac{F}{EI_{Gz}} y = 0$	$y = B \sin\left(\frac{k\pi}{l} x\right)$	$y = A \cos(\omega x) + B \sin(\omega x)$	$\omega^2 = \frac{F}{EI_{Gz}}$	$F = \frac{\pi^2 EI_{Gz}}{L^2}$	$\begin{cases} \text{Appui simple / Appui simple : } L=l \\ \text{Appui simple / Encastrement : } L=0,7l \\ \text{Encastrement / Encastrement : } L=0,5l \end{cases}$
	(encastré) $\begin{Bmatrix} -F & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & -yF + m_B \end{Bmatrix}_G$	$y'' + \frac{F}{EI_{Gz}} y = \frac{m_B}{EI_{Gz}}$	$y = -\frac{m_B}{F} \cos\left(\frac{2k\pi}{l} x\right)$	$y_G = A \cos(\omega x) + B \sin(\omega x)$	$y_P = \frac{m_B}{F}$		

- Limite élastique :  $(\sigma_e, \tau_e)$
- Limite à la rupture :  $(\sigma_r, \tau_r)$
- Critère de Rankine :  $\sigma_{max} \leq \sigma_e$
- Critère de Guest :  $\tau_{max} \leq \tau_e$
- Coef. de sécurité :  $\sigma_{pe} = \frac{\sigma_e}{k}$
- Coef. de concentr° de contrainte :  $\sigma_{max} = a \sigma_{rdm}$



Valeurs courantes :

- $\nu_{acier} = 0,3$
- $E_{fontes} = 60-160 \text{ MPa}$
- $E_{acier} = 210 \text{ MPa}$
- $E_{cuivre} = 120 \text{ MPa}$
- $E_{alu} = 70 \text{ MPa}$

# Récapitulatif de résistance des matériaux

P9-12 - Résumé

## I. Torseur

### 1. Définition

$$\{\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} \vec{R} \\ \vec{m}_A \end{matrix} \right\}_A = \left\{ \begin{matrix} \vec{R} \\ \vec{m}_B = \vec{m}_A + \vec{BA} \wedge \vec{R} \end{matrix} \right\}_B = \left\{ \begin{matrix} R_x & m_x \\ R_y & m_y \\ R_z & m_z \end{matrix} \right\}_A$$

### 3. Classification

- **Torseur nul** ( $C = 0$ ):  $\{\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} 0 \\ 0 \end{matrix} \right\}_M$   $cst \forall M$
- **Torseur couple** ( $C = 0$ ):  $\{\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} 0 \\ \vec{m} \end{matrix} \right\}_M$   $cst \forall M$
- **Torseur glisseur** ( $C = 0$ ):  $\{\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} \vec{R} \\ \vec{m}_A \end{matrix} \right\}_A$   $\vec{m}_A \perp \vec{R}$
- **Torseur général** ( $C \neq 0$ ):  $\{\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} \vec{R} \\ \vec{m}_A \end{matrix} \right\}_A = \underbrace{\left\{ \begin{matrix} \vec{R} \\ \vec{m}_A \end{matrix} \right\}_A}_{\substack{\text{Torseur glisseur} \\ \vec{m}_A \perp \vec{R}}} + \underbrace{\left\{ \begin{matrix} 0 \\ \vec{m}_A^2 \end{matrix} \right\}_A}_{\substack{\text{Torseur couple} \\ \vec{m}_A^2 \parallel \vec{R}}}$

### 2. Propriétés

- $\vec{m}_P \cdot \vec{PM} = \vec{m}_M \cdot \vec{PM}$   
Equiprojectivité
- $C = \vec{R} \cdot \vec{m}_P = \vec{R} \cdot \vec{m}_M$   
Invariant scalaire
- $\mathcal{P} = \vec{R}_1 \cdot \vec{m}_{2P} = \vec{R}_2 \cdot \vec{m}_{1P}$   
Comoment

$$\text{Axe du glisseur : } \vec{AP} = \frac{\vec{R} \wedge \vec{m}_A}{R^2} + \lambda \vec{R}$$

$$\lambda = 0 \Leftrightarrow \vec{m} = 0$$

## II. Principe fondamental de la statique (PFS)

$$\{\mathcal{T}_{\bar{e}/e}\} = \{0\} \Rightarrow \begin{cases} \vec{R}_{\bar{e}/e} = \vec{0} \\ \vec{m}_{\bar{e}/e} = \vec{0} \end{cases} \quad (\exists M \Rightarrow \forall F)$$

## III. Torseur de cohésion

$$\{\mathcal{T}_{coh}\}_G = \{\mathcal{T}_{E_2/E_1}\} = -\{\mathcal{T}_{E_1/E_2}\} = \left\{ \begin{matrix} N & m_t \\ T_y & m_{fy} \\ T_z & m_{fz} \end{matrix} \right\}_G$$

$N$  : Effort normal  
 $T$  : Effort tranchant  
 $m_t$  : Moment de torsion  
 $m_f$  : Moment de flexion

$$\begin{cases} \frac{dN}{dx} = -f(x) & \frac{dm_t}{dx} = 0 \\ \frac{dT_y}{dx} = -p(x) & \frac{dm_{fy}}{dx} = T_z(x) \\ \frac{dT_z}{dx} = -q(x) & \frac{dm_{fz}}{dx} = -T_y(x) \end{cases}$$

## IV. Vecteur contrainte

$$\vec{C}(M, \vec{n}) = \frac{d\vec{f}}{dS} = \sigma \vec{n} + \tau \vec{t} \quad \{\mathcal{T}_{coh}\} = \int_S \{d\mathcal{T}\} = \left\{ \begin{matrix} \int_S \vec{C}(M, \vec{n}) dS \\ \int_S \vec{GM} \wedge \vec{C}(M, \vec{n}) dS \end{matrix} \right\}_G$$

## V. Moments quadratiques

$$I_G = \int_S \rho^2 dS$$

moment quadratique polaire (mm<sup>4</sup>)

$$I_{Gy} = \int_S z^2 dS$$

moment quadratique autour de l'axe (G,  $\vec{y}$ )

$$I_{Gz} = \int_S y^2 dS$$

moment quadratique autour de l'axe (G,  $\vec{z}$ )

$$I_{Gyz} = \int_S yz dS$$

moment quadratique autour de l'axe (G,  $\vec{z}$ )

$$I_G = I_{Gy} + I_{Gz}$$

### 1. Théorème de Huygens

$$\begin{cases} I_0 = (y_G^2 + z_G^2)S + I_G \\ I_{0y} = z_G^2 S + I_{Gy} \\ I_{0z} = y_G^2 S + I_{Gz} \end{cases}$$

### 2. Valeurs importantes

<b>Circulaire</b>	$I_G = \frac{\pi D^4}{32}$	$I_{Gy} = I_{Gz} = \frac{I_G}{2}$
<b>Circulaire creuse</b>	$I_G = \frac{\pi(D^4 - d^4)}{32}$	$I_{Gy} = I_{Gz} = \frac{I_G}{2}$
<b>Rectangulaire</b>	$I_G = \frac{hb(b^2 + h^2)}{12}$	$I_{Gy} = \frac{h^3 b}{12}$ $I_{Gz} = \frac{hb^3}{12}$
<b>Carré</b>	$I_G = \frac{a^4}{6}$	$I_{Gy} = I_{Gz} = \frac{I_G}{2}$