

1. Introduction

Le cisaillement d'une barre se produit chaque fois que les efforts exercés sur deux tronçons différents se réduisent à deux forces T égales et opposées perpendiculaires à la ligne moyenne.



Figure 1 :

Sous l'action de ces deux forces les deux tronçons 1 et 2 de la barre glissant l'un par rapport à l'autre dans le plan de la section droite (P).

Le cisaillement surgis dans beaucoup d'autres problèmes pratiques : Figure 2

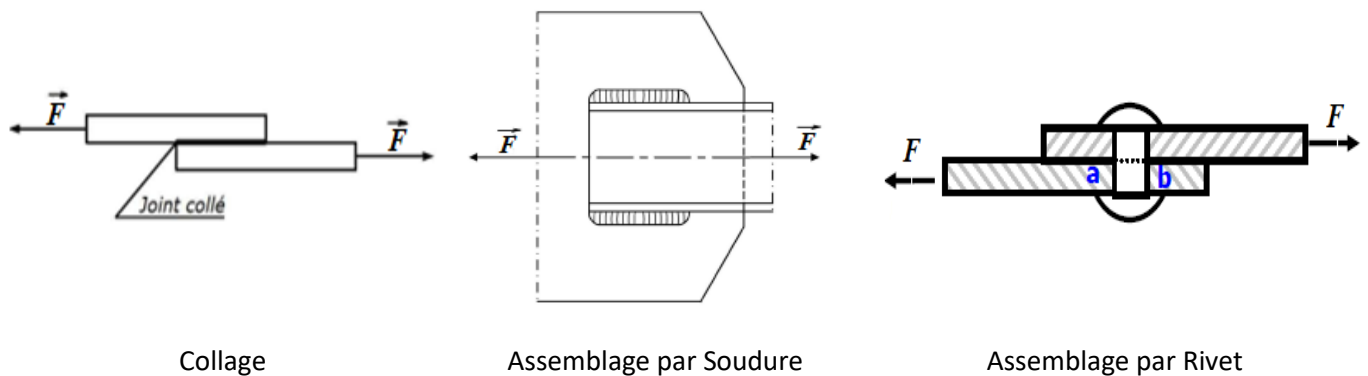


Figure 2

2. Relation Contrainte – Déformation

2.1 Contrainte de cisaillement

La force agissant dans le plan de la section droite de la barre est appelée **effort tranchant** (T). Cet effort se distribue sur la section pour générer des contraintes tangentielles de cisaillement (τ). En considérant une distribution uniforme ($\tau = \text{constante}$) (Figure 3), on pourra définir la contrainte τ dans une section droite A_{cis} par la relation suivante :

$$\tau = \frac{T}{A} \quad (1) \quad \left\{ \begin{array}{l} T : \text{Effort tranchant en N} \\ A : \text{Section cisailée en mm}^2 \\ \tau : \text{Contrainte tangentielle ou de cisaillement en N/mm}^2 \end{array} \right.$$

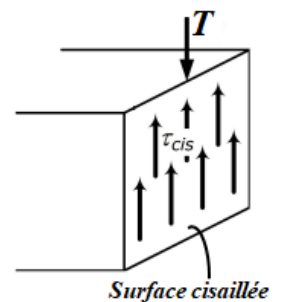


Figure 3

2.2 Essai de cisaillement

Sous l'action de la force F , dans le plan P il ya glissement de la section A par rapport à A_0 . Dans la zone OA (Figure 4b) le comportement du matériau est linéaire élastique.

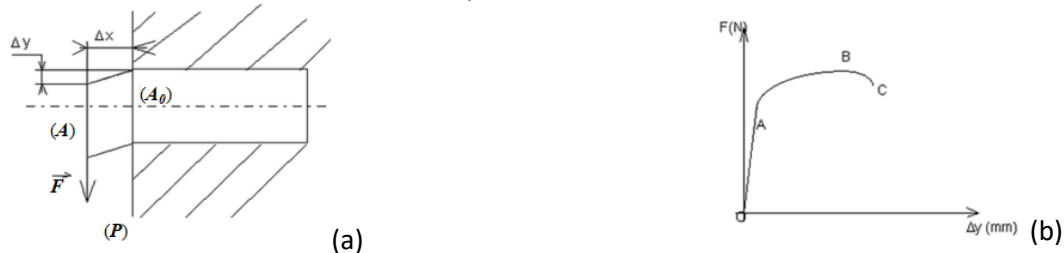


Figure 4

La déformation γ , appelée glissement relatif ou déviation (sans unité) reste faible dans le domaine élastique ; on écrit : $\gamma = \Delta y / \Delta x$.

2.3 Loi de Hook pour le cisaillement

Dans le domaine élastique (Figure 4b) élastique, la contrainte de cisaillement τ est proportionnelle à l'angle de glissement γ , on introduit alors le module de Coulomb G tel que :

$$\tau = G\gamma \quad (2) \quad \left\{ \begin{array}{l} \tau : \text{Contrainte tangentielle ou de cisaillement en N/mm}^2 \\ \gamma : \text{angle de glissement en rad} \\ G : \text{module d'élasticité transversale en N/mm}^2 \text{ ou MPa} \end{array} \right.$$

En réalité G est une caractéristique du matériau qui dépend des deux constantes élastiques vues précédemment, module de Young E et coefficient de Poisson ν .

$$G = \frac{E}{2(1+\nu)} \quad (3)$$

Exemple de valeurs de G

Matériau	Fontes	Aciers	Cuivre	Aluminium	Tungstène
E (Mpa)	160000	200000	120000	70000	400000
G (Mpa)	64000	80000	48000	28000	160000

3. Condition de résistance au cisaillement

Le même raisonnement qu'en traction est utilisé pour la plupart des constructions. La contrainte tangentielle doit toujours rester inférieure à la contrainte admissible au cisaillement du matériau R_{pg} :

$$\tau = \frac{T}{A} \leq R_{pg} \quad \text{avec } R_{pg} = \frac{R_{eg}}{s} \quad (4)$$

Pour la plupart des matériaux est alliages, en considérera comme première approximation $R_{eg} = \frac{R_e}{2}$, R_e étant la limite élastique du matériau en N/mm².

4. Applications

- a- Deux plaques 1 et 2 sont collées comme montré sur la figure 5a. Calculer la contrainte tangentielle moyenne due à l'effort $P = 40kN$.
- b- Un seul rivet est utilisé pour assembler deux plaques, comme indiqué sur la figure 5b. Si le diamètre du rivet est de 20 mm et la charge P est de 30 kN, quelle est la contrainte de cisaillement moyenne développée dans le rivet ?

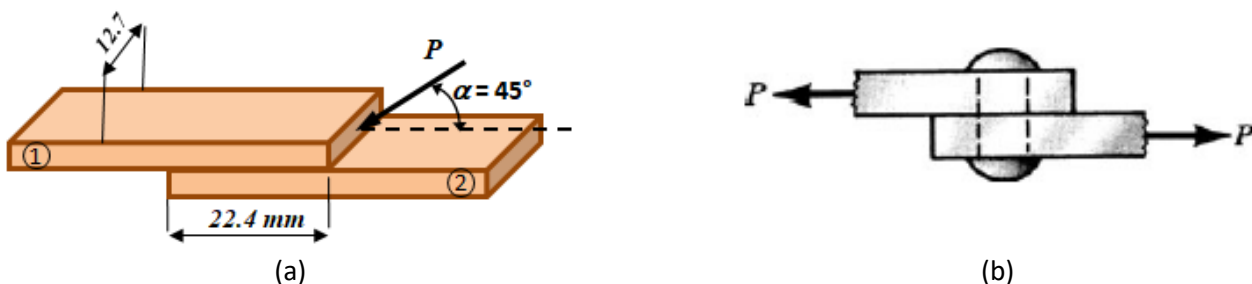


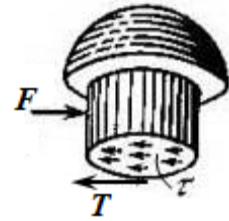
Figure 5

Chapitre 3

Solution

$$a- \tau = \frac{T}{A} = \frac{P \cos(\alpha)}{A} \rightarrow \tau = \frac{2.10^3}{22.4 \times 12.7} = 87.88 \text{ MPa}$$

$$b- \tau = \frac{T}{A} = \frac{P}{A} \rightarrow \tau = \frac{30000}{(\pi/4)(20\text{mm})^2} = 95 \text{ MPa}$$



5. Analogie Traction – Cisaillement

TRACTION	CISAILLEMENT
▪ Effort Normal: $N = F$	▪ Effort Tranchant: $T = F$
▪ Contrainte Normale: $\sigma = \frac{N}{S}$	▪ Contrainte Tangentielle: $\tau = \frac{T}{S}$
▪ Déformation: $\varepsilon = \frac{\Delta L}{L_0}$	▪ Glissement: $\tan \gamma \approx \gamma$
▪ Loi de Hooke: $\sigma = E \cdot \varepsilon$	▪ Loi de Hooke: $\tau = G \cdot \gamma$
▪ Module de Young: E	▪ Module de Coulomb: $G = 0,4 \cdot E$
▪ Résistance élastique: R_e	▪ Résistance élastique: $R_{eg} \approx \frac{R_e}{2}$
▪ Condition de résistance: $\sigma = \frac{N}{S} \leq R_{pe} = \frac{R_e}{s}$	▪ Condition de résistance: $\tau = \frac{T}{S} \leq R_{pg} = \frac{R_{eg}}{s}$