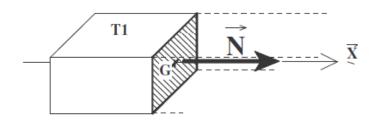
<u>Chapitre 05 :</u> Equilibre des sections droites en B A soumises à un effort normal centré de traction : les tirants

5.1. Introduction:

Les tirants sont des éléments en BA soumis à un effort normal de traction. On dit qu'une pièce est sollicitée en traction simple si l'ensemble des forces extérieures agissant d'un même côté d'une section se réduit à une force normale unique sortant de la section (perpendiculaire à la surface) et appliquée au niveau du CDG de la section des armatures et de celle du béton.



5.2. Armatures longitudinales:

Les armatures longitudinales d'un tirant en B A sont déterminées en assurant les trois vérifications suivantes :

- ✓ ELU
- ✓ ELS
- ✓ Condition de Non Fragilité (C N F)

5.2.1. <u>E.L.U</u>:

Etant donné que le béton est négligé, il en résulte que l'acier va reprendre seul l'effort de traction appliqué.

$$\Sigma \mathbf{N_u} = \Sigma \mathbf{F_{int}} \to \mathbf{N_u} = \mathbf{F_s} = \mathbf{A_s} \ \sigma_s$$

$$A_s = \frac{N_u}{\sigma_s}$$

$$\mathbf{F_s} \times \mathbf{Y}$$

 σ_s étant la contrainte dans l'acier correspondant à une déformation relative de 10% (régle des

3 pivots)
$$\rightarrow \sigma_s = \sigma_{s10}$$

et d'après le diagramme $(\sigma - \varepsilon)$ de calcul de l'acier à l'ELU : $\sigma_{s10} = \frac{f_e}{\gamma_s}$

Nu : l'effort de traction à l'E.L.U.

Donc;
$$A_S = \frac{N_u}{\sigma_{S10}}$$

5.2.2. <u>E.L.S</u>:

On doit assurer la bonne exploitation en vérifiant uniquement l'état limite d'ouverture des fissures (toute la section du béton est tendue)

On doit vérifier que : $\sigma_s \leq \overline{\sigma}_s$ cas où la fissuration est préjudiciable ou très préjudiciable Et on a aussi d'après l'équation d'équilibre : $N_{ser} = F_s = A_s \ \sigma_s$

$$\Rightarrow \sigma_{\scriptscriptstyle S} = \frac{N_{ser}}{A_{\scriptscriptstyle S}} \leq \, \bar{\sigma}_{\scriptscriptstyle S}$$

$$\Rightarrow A_S = \frac{N_{ser}}{\overline{\sigma_s}}$$

5.2.3. Condition de Non Fragilité :

La section tendue ou fléchie est considérée comme non fragile si les armatures travaillantes à leur limite élastique peuvent équilibrer les sollicitations provoquant la fissuration du béton dans cette section.

$$A_s. f_e \ge B f_{t28} \rightarrow A_S \ge \frac{B f_{t28}}{f_e}$$

$$A_{smin} = \frac{B f_{t28}}{f_e}$$

 $f_{ti} = 0.6 + 0.06 f_{cj}$ pour $f_{cj} \le 60$ MPa

B: Section du béton.

La section des armatures longitudinales adoptée sera la suivante :

$$A_{\text{sadopt}} = Max (A_{\text{su}}; A_{\text{sser}}; A_{\text{Smin}}).$$

5.3. Armatures transversales :

Elles n'ont aucun rôle dans la résistance à la traction. Leur diamètre est calculé comme suit :

$$\phi$$
 t \geq 0,3. ϕ _L avec: ϕ tmin = 6 mm.

L'espacement :

 $S_t \le a$ (petit côté du tirant)