

Spécialité : 3<sup>ème</sup> année Licence Hydraulique

Module : Béton armé

### Corrige Type

- Que est-ce que les cours (06 pts)

- Définir le béton armé : (1 pt)

Le béton armé est un matériau de construction par lequel on utilise dans l'industrie de génie civil, le sable, le de béton, qui est un mélange de ciment, de sable, de

acier et de ciment. Les barres d'acier appelées armatures, sont enroulées en spirale autour des

armatures, pour permettre de supporter des charges plus faibles et de résister aux chocs mécaniques.

- Quelle est le rôle des armatures dans un élément soumis au cisaillement ? (1 pt)

Le rôle des armatures dans un élément soumis au cisaillement est de résister aux efforts

- Quelle est la différence entre l'état limite ultime (ELU) et l'état limite de service (ELS) dans la conception ? (1 pt)

Les éléments de structure en béton armé doivent fonctionner sans fissures





2

Lorsque cette limite est dépassée, des fissures des déformations peuvent apparaître, mais le bâtiment peut toujours remplir sa fonction. Ces fissures et défaut doivent être réparés dès que possible.

- Etat limite ultime (ELU): c'est un état dans lequel les éléments de structure en béton armé ne s'effondrent pas. Des fissures peuvent être présentes dans cet état, mais elle ne sont pas suffisamment graves pour provoquer l'effondrement du bâtiment.

- Que représente les actions sous citées: (3 pts)

- a) Actions permanentes: poids propre, poids des machines, ... etc (1 pt)
- b) Actions variables: charge d'exploitation, température, neige ... etc (1 pt)
- c) Actions accidentelles: séisme, explosions, choc, choc ... etc (1 pt)

### Exercice (04 pts)

on a,  $j = 1$  et 7 jours  $< 28$  jours et  $f_{c28} < 40$  MPa donc les formules de calcul des résistances en fonction de  $f_{c28} = 30$  MPa.

- à la compression:  $f_{c j} = \frac{j}{4,76 + 0,83 j} f_{c28}$

- à la traction:  $f_{t j} = 0,6 + 0,06 f_{c j}$

pour  $j = 1$  jour,  $E_{\text{béton}} = E_{i j}$  (Module de déformation instantané)



$$f_{c4} = \frac{0}{4,76 + 0,83 \cdot j} f_{c28} = \frac{1}{4,76 + 0,83 \cdot 1} \cdot 30 = 5,37 \text{ MPa}$$

$$f_{t1} = 0,6 + 0,06 f_{c1} = 0,6 + 0,06 \cdot 30 = 0,92 \text{ MPa}$$

$$E_{ij} = 11.000 \sqrt[3]{f_{c28}} = 11.000 \sqrt[3]{30} = 34.179 \text{ MPa}$$

pour  $j = 7 \text{ jours} > 24 \text{ heures} > 24 \text{ h}$ , donc

$E_{\text{beton}} = E_{ij}$  (il y a de la déformation différée)

$$f_{c7} = \frac{j}{4,76 + 0,83 \cdot j} f_{c28} = \frac{7}{4,76 + 0,83 \cdot 7} \cdot 30 = 19,87 \text{ MPa}$$

$$f_{t7} = 0,6 + 0,06 f_{c7} = 0,6 + 0,06 f_{c7} = 1,79 \text{ MPa}$$

$$E_{w7} = 3700 \sqrt[3]{f_{c28}} = 3700 \sqrt[3]{30} = 11.495 \text{ MPa}$$

Exercice N°021: (20 pts)

$N_u = 18 \text{ kN}$ ,  $l_0 = 4 \text{ m}$ ,  $f_{c28} = 25 \text{ MPa}$ ,  $F_{tE} = 400$ ,  $\lambda = 35$

1) La dimension de la section

$$\lambda = \frac{4 P_f}{D} \Rightarrow D = \frac{4 P_f}{\lambda}$$

$$P_f = 0,7 P_0 = 0,7 \times 400 = 280 \text{ kN}$$

$$\Rightarrow D = 280 \text{ cm}$$





$$D = \frac{4 \cdot 280}{35} = 32 \text{ cm.} \Rightarrow \boxed{D = 32 \text{ cm}}$$

\* Calculer le ferrailage du poteau circulaire

$$\boxed{\lambda < 56}$$

$$\phi = \frac{0,85}{1 + 0,2 \left( \frac{\lambda}{35} \right)^2} = \frac{0,85}{1 + 0,2 \left( \frac{35}{35} \right)^2}$$

$$\Rightarrow \boxed{\phi = 0,71} \quad \text{1pt}$$

$$A_{tr} = \left[ \frac{N_u}{\phi} - B_T f_{car} \right] \frac{\gamma_s}{f_e}$$

$$B_T = \pi \left( d - 0,02 \right)^2 / 4 = 314 (0,32 - 0,02)^2 / 4$$

$$\boxed{B_T = 0,071 \text{ m}^2} \quad \text{1pt}$$

$$A_{tr} = \left[ \frac{1,8}{0,71} - \frac{0,071 \cdot 85}{0,9 \cdot 1,5} \right] \frac{1,15}{100}$$

$$A_{tr} = (2,54 - 1,94) \cdot 0,002875$$

$$A_{tr} = 0,00354 \text{ m}^2$$

$$\boxed{A_{tr} = 35,4 \text{ cm}^2} \quad \text{1pt}$$

$$A_{ch(\mu)} = \mu u = 4 \cdot \pi \cdot D = 4 \cdot \pi \cdot 32 = 1600 \text{ cm}^2$$

$$\boxed{A_{ch(\mu)} = 1600 \text{ cm}^2} \quad \text{0,5 pt}$$







$$(0,2 \times 1) = 0,2 \frac{B}{100} = 0,2 \cdot \frac{\pi D^2}{4 \times 100}$$

$$\Rightarrow 0,2 \frac{3,14 \times (32)^2}{4} = \frac{\dots}{100}$$

$$A(0,2 \%) = 1,6 \text{ cm}^2$$

0,5 pt

$A_{\text{mi}} = \text{Max} (A(40), A(0,2 \times 1))$

$A_{\text{mi}} = \text{Max} (4,02; 1,6) \text{ cm}^2$

$$A_{\text{mi}} = 4,02 \text{ cm}^2$$

1 pt

$A_{\text{SC}} \Rightarrow \text{max} (A_{\text{R}}, A_{\text{mi}})$

$A_{\text{SC}} = \text{max} (35,4 (4,02) \text{ cm}^2$

$$A_{\text{SC}} = 35,4 \text{ cm}^2$$

1 pt  
comprend 8  $\phi 25 = 39,27 \text{ cm}^2$  (1 pt)

\* Arrangement transversal :

$$\phi_T > \frac{\phi_{\text{Rmax}}}{3} = \frac{85}{3} = 8,33 \text{ mm}$$

$$\phi_T = 8 \text{ mm}$$

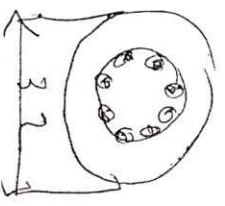
0,5 pt

St  $\leq$  sup ( $\phi_{\text{Rmax}} 15; 40 \text{ cm}; 10 \text{ cm}$ )

St  $\leq$  sup ( $25 \times 15; 40; 32 + 10$ ) cm

St  $\leq$  sup ( $37,5; 40; 42$ ) cm

St = 36 cm 35 cm 0,5 pt



8  $\phi 25$  (1 pt)