



SEMINAIRE

**REALISATION
DES PLANS DE B.A
COFFRAGE ET FERRAILLAGE PAR M^{ME} GUININA**

SECTEUR

BTP

LOVE MOSTA

Année 12/2010

[HTTPS://WWW.FACEBOOK.COM/UNIONDESINGENIEURS](https://www.facebook.com/UNIONDESINGENIEURS)



Réalisation des plans de B.A : coffrage et ferrailage

- Méthode de présentation des différents éléments d'un ouvrages dans un plan de coffrage
- Dessin d'un plan de coffrage d'une construction
- Méthode de présentation des différents éléments d'un ouvrages dans un plan de ferrailage
- Dessin des plans de ferrailage des différents éléments de BA

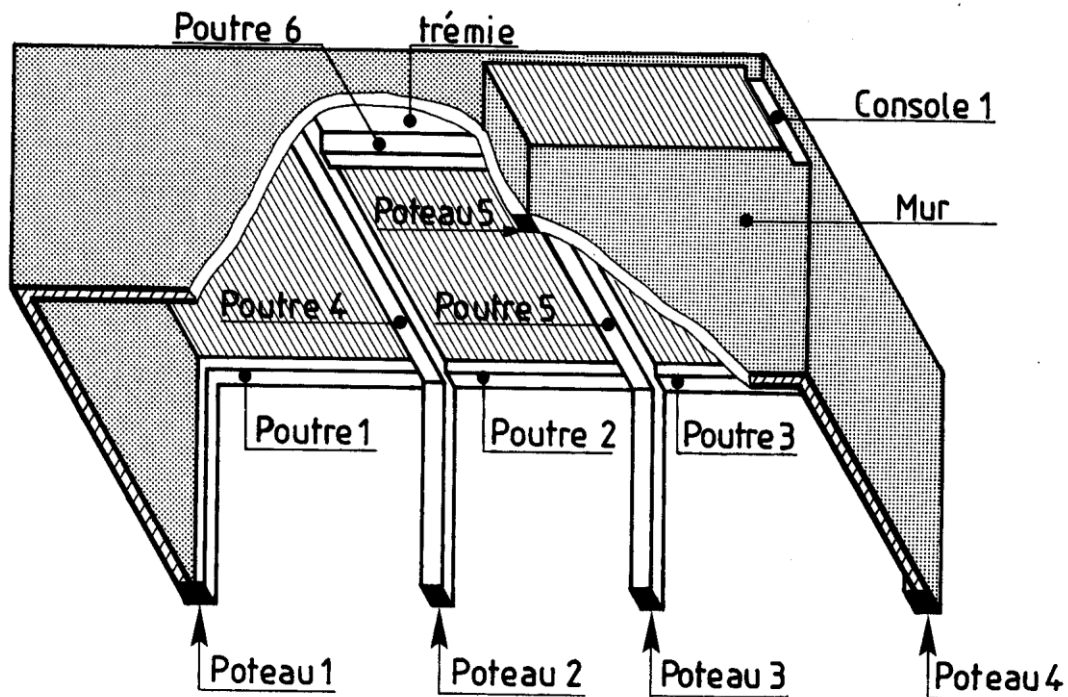
I/DESSIN DES PLANS DE BA :

Les dessins de béton armé comportent :

- LES DESSINS DE COFFRAGE.
- LES DESSINS D'ARMATURES.
- LES PLANS DE POSE relatifs aux planchers à corps creux et poutrelles.

L'étude suivante portera sur ces trois types de dessins.

perspective de l'ouvrage étudié ci-contre



A- LES DESSINS DE COFFRAGE :

1. Généralités :

Les dessins de coffrage précisent les formes et les dimensions des différents ouvrages à réaliser en béton armé (dalles, poutres, poteaux, poteaux...).

Ceux-ci sont représentés bruts, c'est-à-dire sans enduit ni revêtement de sol.

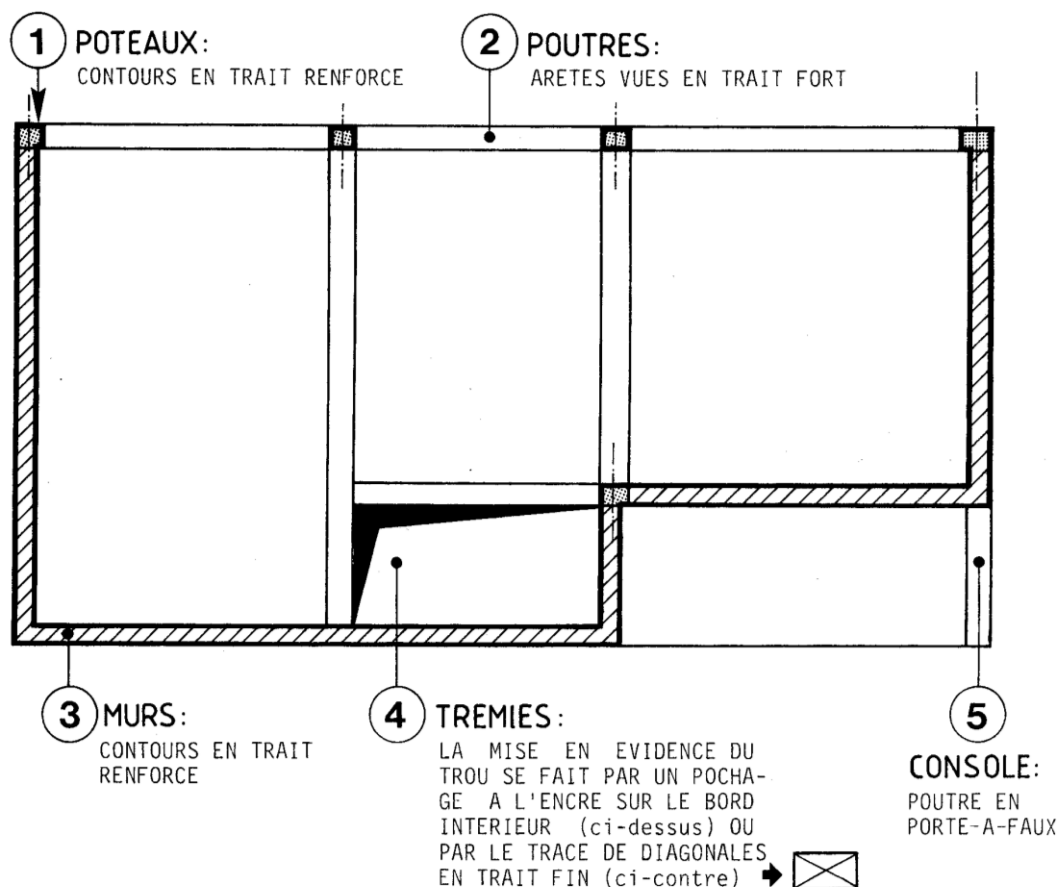
Le dessin de coffrage peut être considéré comme étant une vue de dessus du coffrage (avant le coulage du béton), bien que certains éléments soient représentés en trait renforcé.

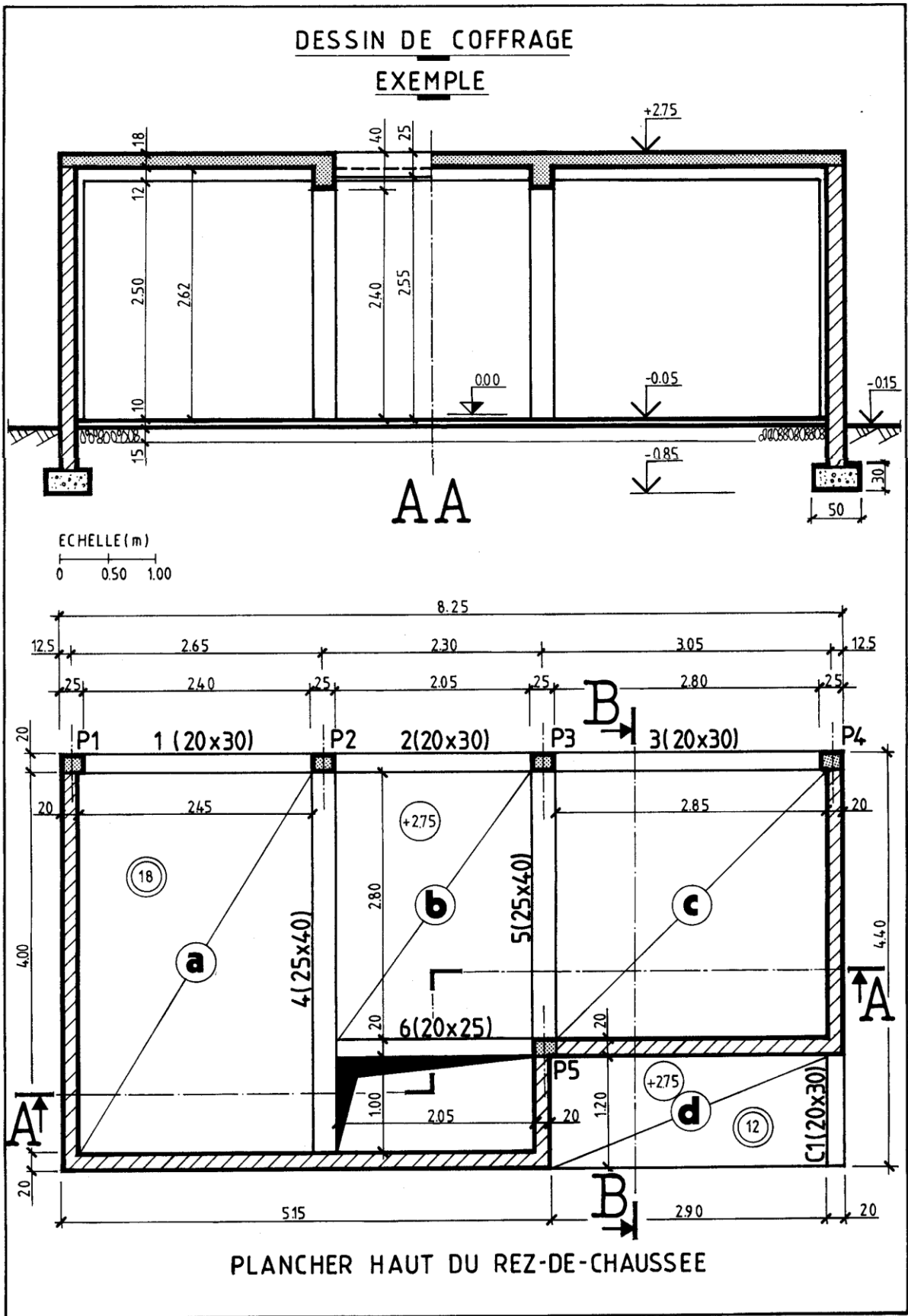
Les dessins de coffrage comprennent :

- Les plans et coupes verticales (échelle 1 :50 et 1 :100),
- Les coupes partielles et les détails (échelles 1 :20 et 1 :10).

2. Éléments représentés : voir plan page suivante.

2-1- SUR LES PLANS DECOFFRAGE :



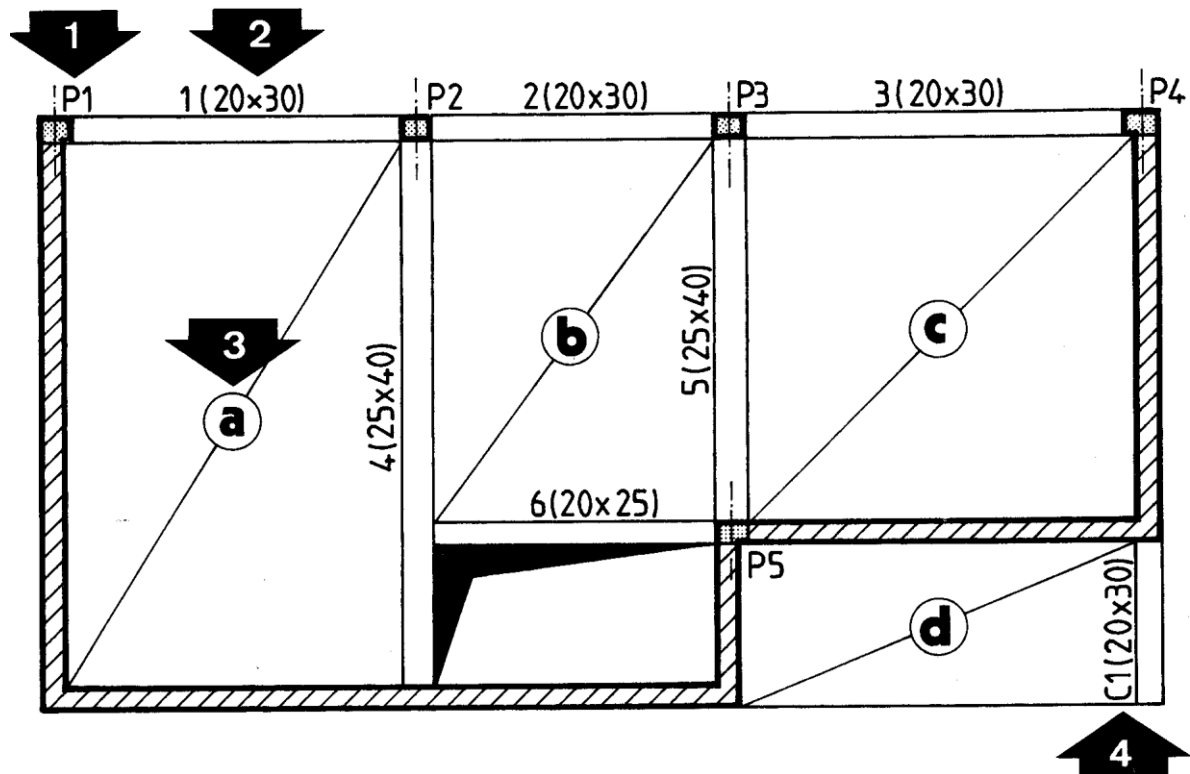


2-2- SUR LES COUPES VERTICALES (voir coupe AA ci-contre) :

Les conventions de représentation sont identiques à celles employées pour les coupes d'architecture :

- Le contour des parties coupées se représente en trait renforcé avec les hachures en trait fin et le pochage des éléments en béton.
- Les arêtes vues se dessinent en trait fort.

3. Repérage des éléments :



- 1 – POTEAUX** : ils sont repérés par la lettre majuscule P, suivie d'un numéro, exemple : P1, P2,...
- 2 – POUTRES** : elles sont repérées par un numéro suivi de la section indiquée entre parenthèses.
- Préciser dans l'ordre suivant : la largeur et la hauteur totale de la poutre en centimètres, exemple : 1(20 x30),...
- 3 – DALLES** : elles sont repérées par une lettre minuscule inscrite dans un cercle. Celui-ci se représente au milieu d'une diagonale en trait fin qui précise l'emprise de la dalle.
- 4 – CONSOLES** : elles sont repérées par la lettre majuscule C, suivie d'un numéro. Préciser ensuite la section entre parenthèses.

4. Cotation :

NOTA : toutes les cotes indiquées sont des cotes brutes (sans enduits ni revêtement de sol).

4-1- SUR LES PLANS :

COTATION EXTERIEURE	COTATION INTERIEURE
<p>COMME SUR LES PLANS D'ARCHITECTURE, ON NOTERA LA PRESENCE DE QUATRE LIGNES DE COTE AU MAXIMUM PAR FACADE :</p> <p>1 – LARGUEUR DES POTEAUX ET PORTEES LIBRES DES POUTRES (OU LONGUEURS DES MURS)</p> <p>1 – COTES ENTRE AXES DES POTEAUX ?</p> <p>2 – COTES DES DECRCHEMENTS DE LA FACADE (S'ILS EXISTENT).</p> <p>3 – COTE TOTALE.</p>	<p><input type="checkbox"/> LARGUER DES ELEMENTS PORTEURS (POUTRES, MURS) ET DISTANCES ENTRE EUX.</p> <p><input type="checkbox"/> DIMENSION DES TREMIES ET EVENTUELLEMENT LEURS COTES DE POSITIONNEMENT PAR RAPPORT À UN MUR OU UNE POUTRE.</p> <p><input type="checkbox"/> L'ÉPAISSEUR DE LA DALLE EST INSCRITE À L'INTERIEUR DE DEUX CERCLES EN TRAIT FIN.</p> <p>Exemple : 18</p> <p><input type="checkbox"/> COTE DE NIVEAU DE LA PARTIE SUPERIEURE DU PLANCHER.</p> <p>Exemple : + 2.75</p>

4-2- SUR LES COUPES :

On indique habituellement :

- La hauteur sous plafond et les épaisseurs des différents planchers.
- La hauteur de chaque poutre visible sur la coupe ainsi que la hauteur de passage entre la poutre et le sol.
- Les cotes de hauteur et de positionnement de toutes les baies visibles sur la coupe.
- Les cotes de niveau des différents planchers représentés.

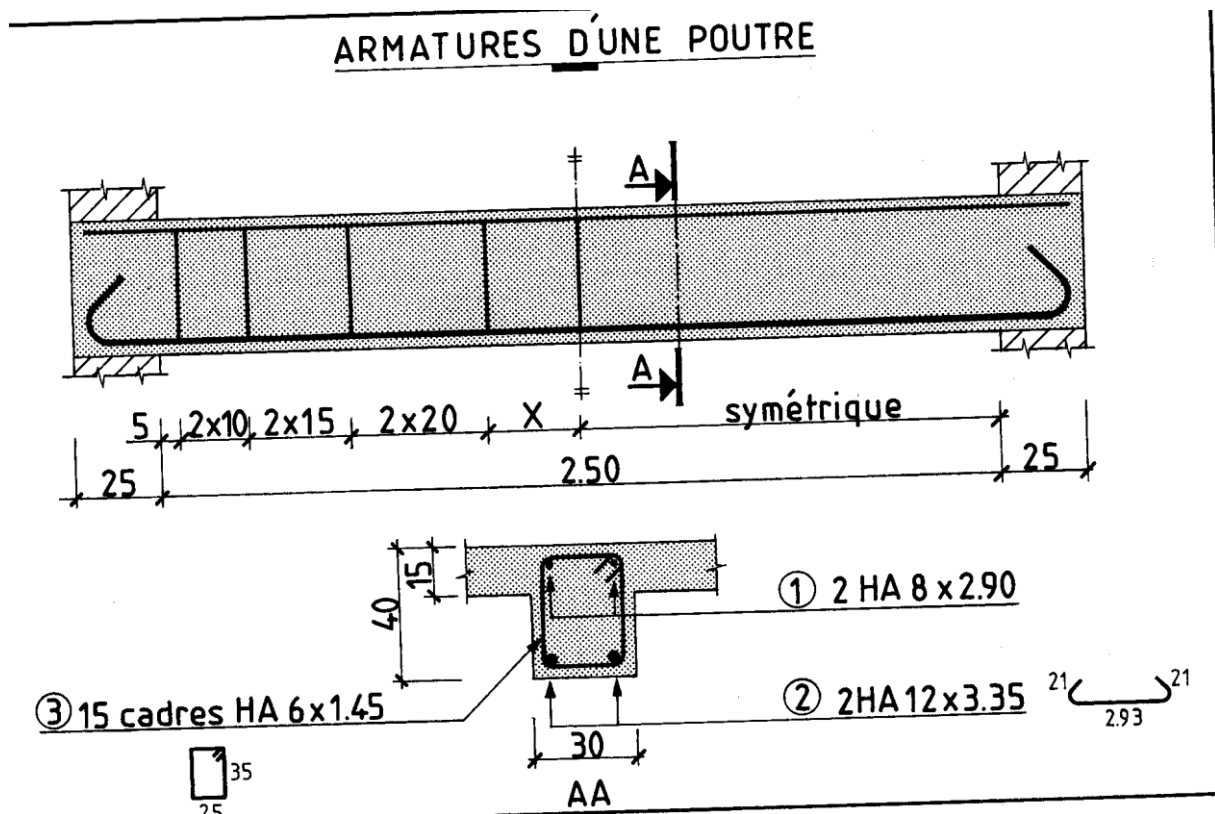
B- LES DESSINS D'ARMATURES :

1. Généralités :

Les dessins d'armatures donnent une description complète des aciers qui entrent dans la composition des ouvrages en béton armé.

Les dessins d'armatures (ou de ferrailage) comprennent :

- Des plans d'ensemble et des élévations d'ouvrages,
- Des coupes verticales partielles (échelles : 1 :20 et 1 :10),
- Des nomenclatures ou cahiers de ferrailage qui regroupent sous forme de tableaux toutes les caractéristiques des armatures.



2. Éléments représentés :

Pour préciser les différents éléments représentés, on prendra comme exemple le dessin des armatures d'une poutre (figure ci-dessus).

Cette poutre est définie par une élévation et une coupe.

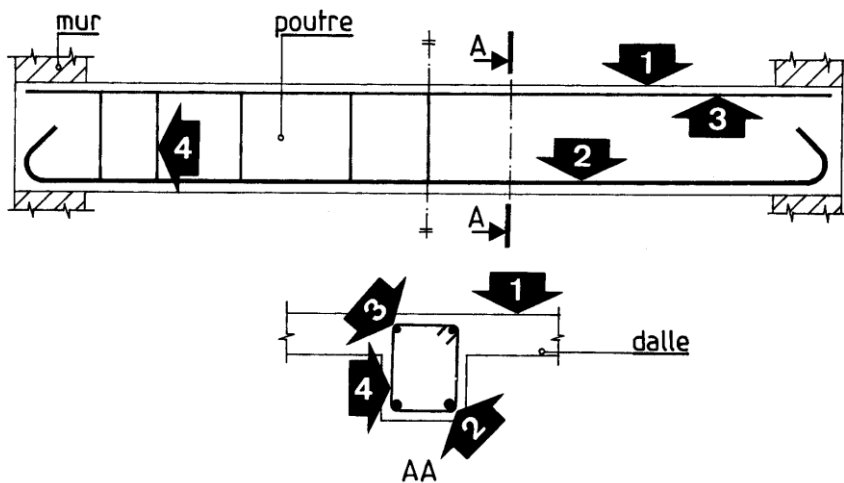
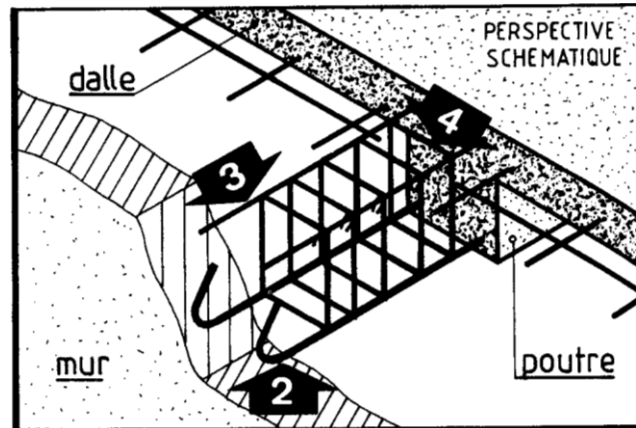
On remarque que toutes les armatures sont représentées en traits continus fort et renforcé. Celles-ci sont observées après leur mise en place dans le coffrage et avant le coulage du béton.

Toutefois, pour une meilleure lisibilité, on ne représente que les armatures immédiatement situées derrière le plan de coupe.

2-1- CONVEPTIONS DE REPRESENTATION :

On adoptera les conventions suivantes
Pour représenter les deux composants :
Béton et Armatures.

On pourra éventuellement pocher les
Parties coupées de béton.
Voir exemple page précédente.



1- CONTOURS DU BETON

En trait fin sur les élévations et coupes.

2- ACIERS INFÉRIEURS LONGITUDINAUX (principaux) :

Représentés en trait renforcé sur les élévations et par un cercle noirci sur les coupes.

Si l'échelle le permet, il est conseillé d'utiliser des épaisseurs de traits qui soient proportionnelles aux diamètres nominaux des barres.

3- ACIERS SUPÉRIEURS LONGITUDINAUX (de construction) :

Représentés en trait fort sur les élévations et par un cercle noirci sur les coupes.

Dans le cas d'aciers principaux situés en partie supérieure (chapeaux), on adoptera une représentation identique à celle concernant les aciers inférieurs.

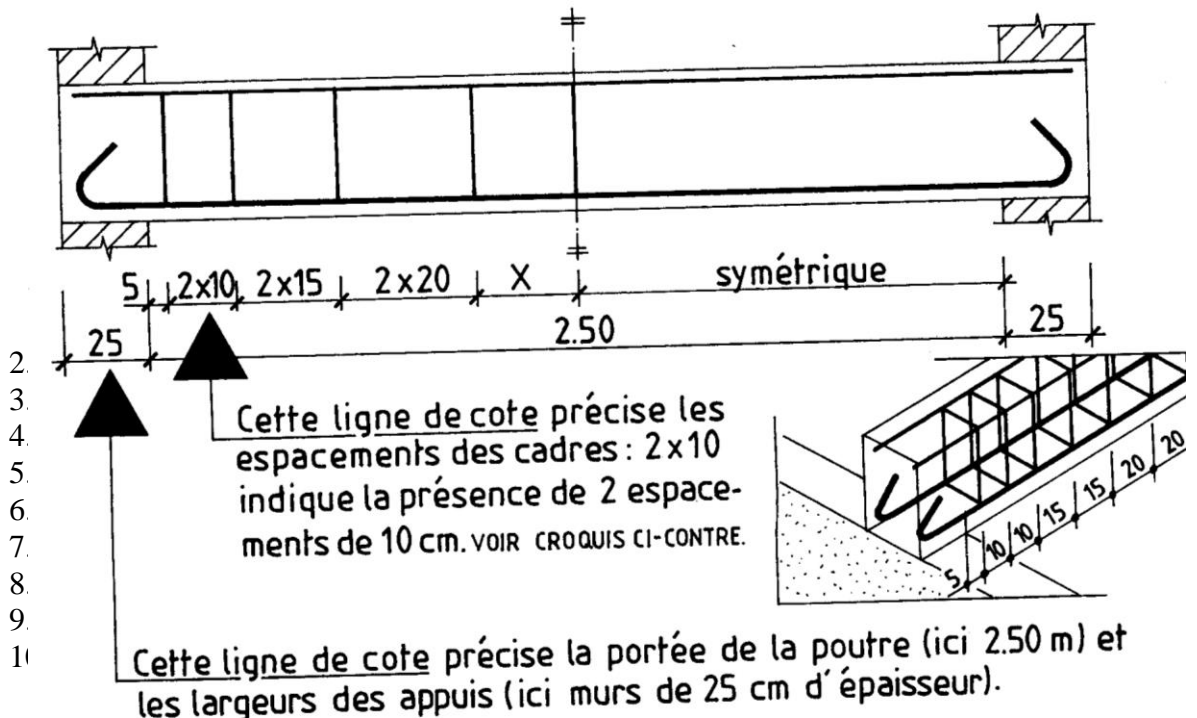
4- ARMATURES TRANSVERSALES (cadres, étriers et épingles) :

Représentées en trait fort sur les vues. En élévation, on représente seulement le premier élément pour chaque espacement différent.

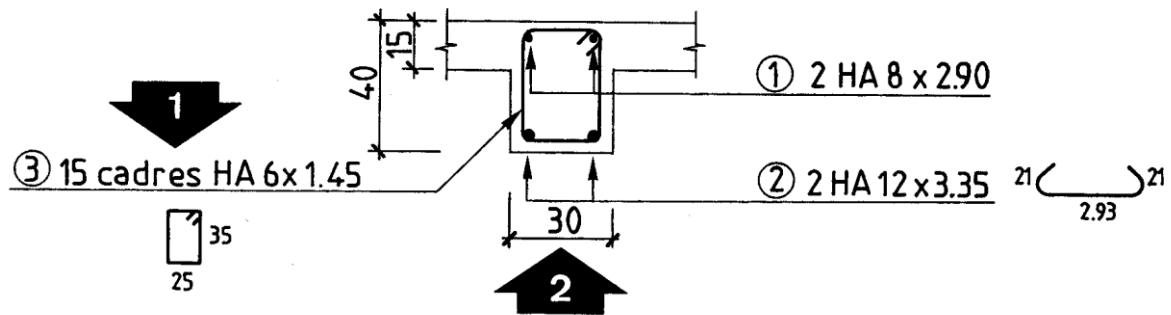
2-2- SYMBOLES GRAPHIQUES :

ARMATURES LONGITUDINALES			ARMATURES TRANSVERSALES	
Désignation	représentation sur les élévations	représentation sur les plans		
BARRE DROITE			 cadres	
BARRE MUNIE D'ANCRAGES				
_ AVEC RETOURS (a) _ AVEC EQUERRES (b)	 	 		
EXTREMITES DE BARRES SITUÉES DANS UN MEME PLAN :			 étrier	
_ BARRES DROITES (c)				
_ BARRES AVEC RETOURS (d)				

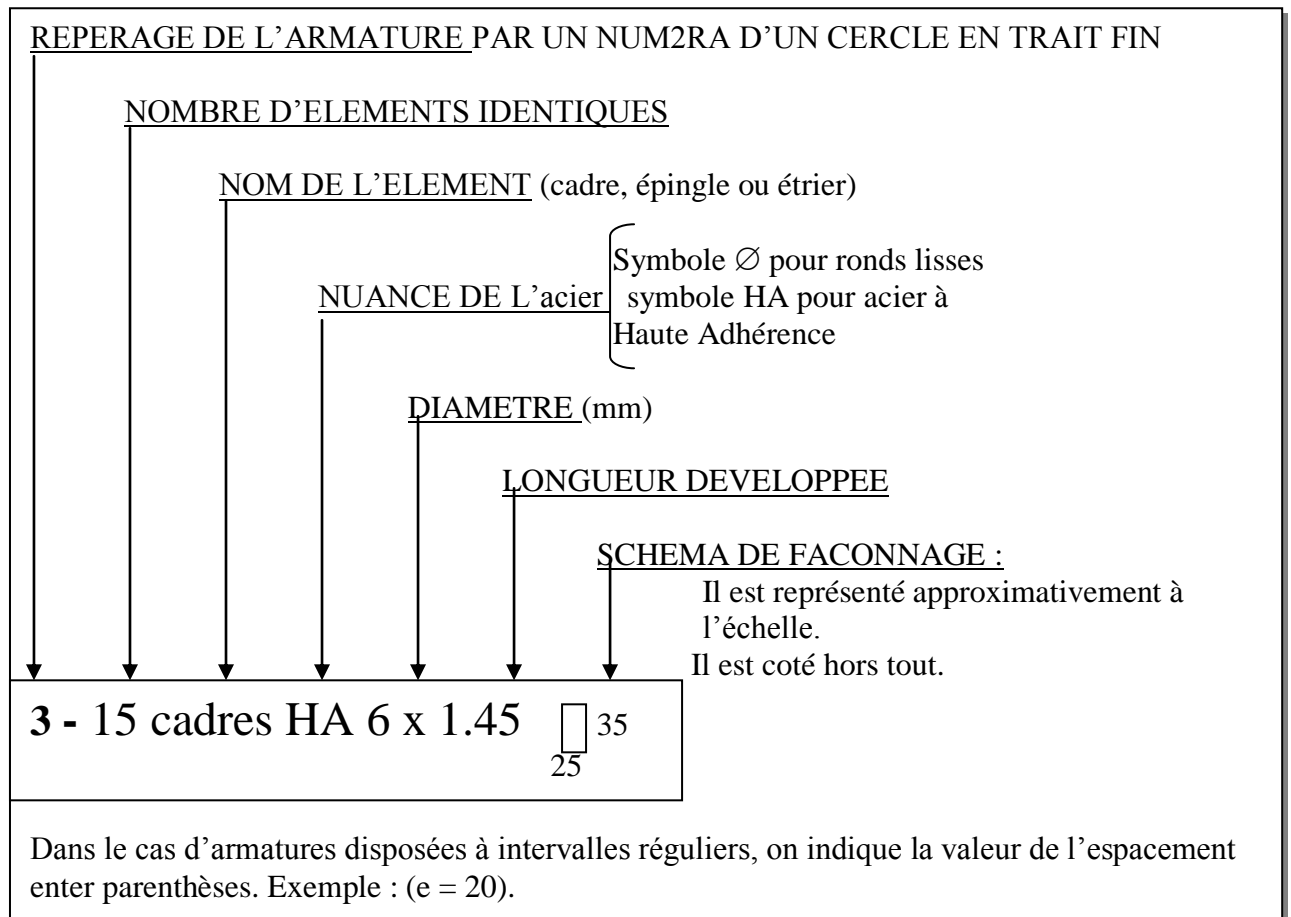
1. La cotation



3-2- SUR LA COUPE :

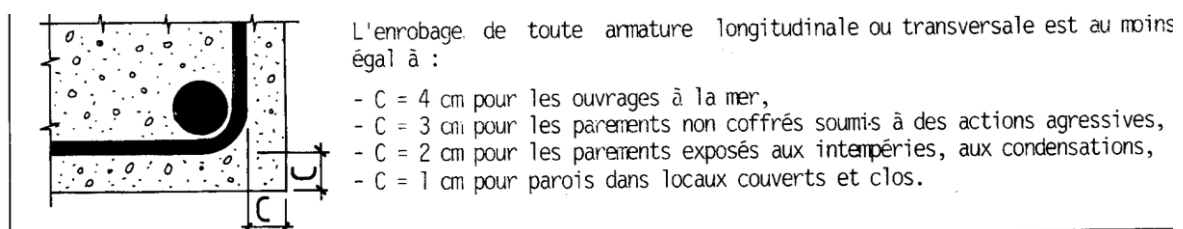


1- pour définir complètement chaque armature, on indiquera les renseignements suivants :

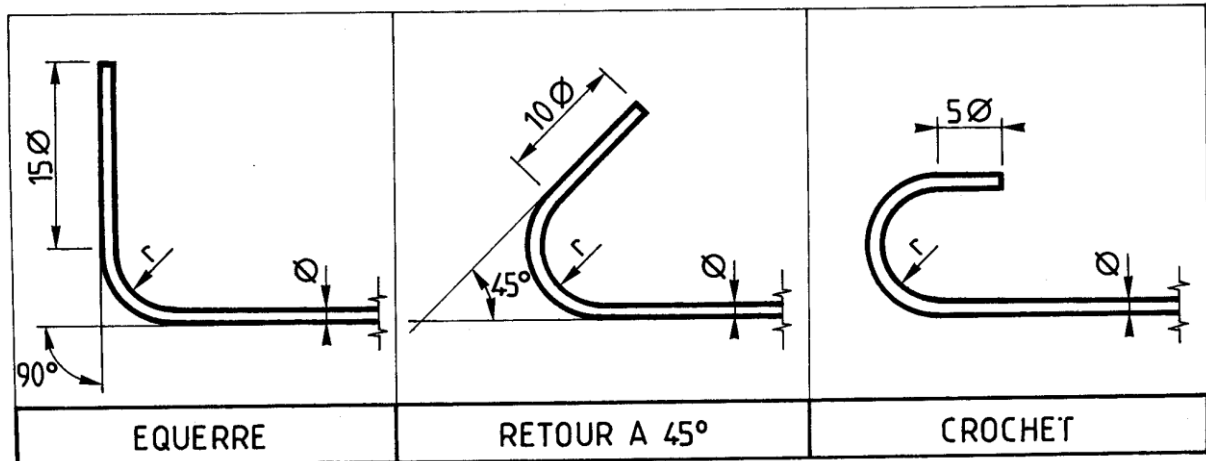


2- indiquer la section de la poutre (ici 30 x40).

3-3- COTES D'ENROBAGE :



4. Ancrages normalisés :



CALCUL DES LONGUEURS DEVELOPPEES :

ANCRAGES	ACIERS	rayon de courbure	SCHEMAS DE FAÇONNAGE		longueur développée
EQUERRE	Ronds lisses FeE 215 . FeE 235	$r=2.5\phi$			(a) $L+16.5\phi$ (b) $L+33\phi$
	Aciers HA FeE 400 . FeE 500	$r=5\phi$			(a) $L+18\phi$ (b) $L+36\phi$
RETOUR à 45°	Ronds lisses FeE 215 . FeE 235	$r=2.5\phi$			(a) $L+14\phi$ (b) $L+28\phi$
	Aciers HA FeE 400 . FeE 500	$r=5\phi$			(a) $L+17.5\phi$ (b) $L+35\phi$
CROCHET	Ronds lisses FeE 215 . FeE 235	$r=2.5\phi$			(a) $L+11.5\phi$ (b) $L+23\phi$
	Aciers HA FeE 400 . FeE 500	$r=5\phi$			(a) $L+17\phi$ (b) $L+34\phi$

EXEMPLE D'UTILISATION DU TABLEAU :

Calcul de la longueur développée de la barre ci-contre (HA 16)

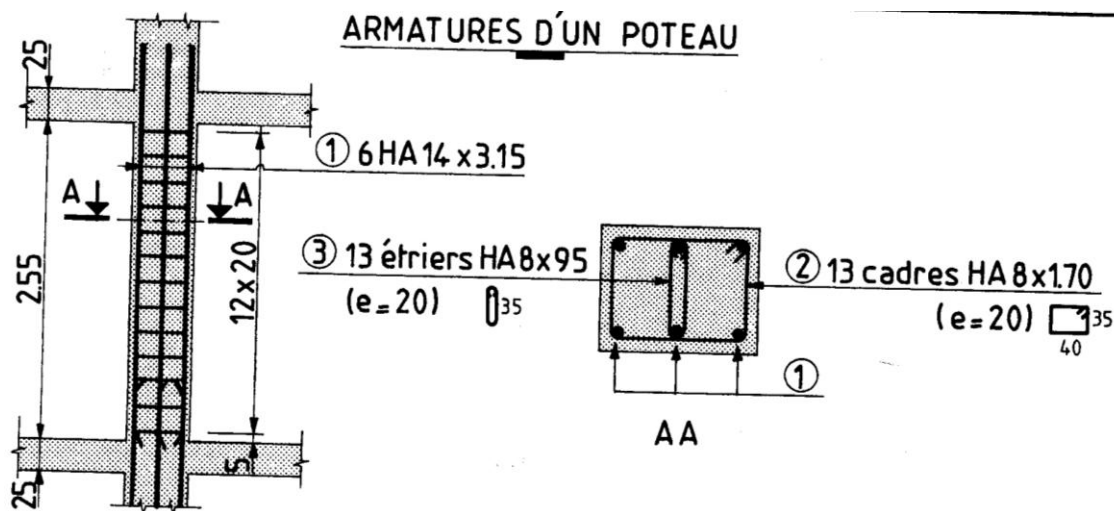
$$\text{Longueur} = 350 + (35 \times 1.6) = 350 + 56 = 406 \text{ cm.}$$

5. Représentation des ouvrages :

5-1- POUTRE :

Vues	Cotation
<ul style="list-style-type: none"> • Chaque poutre est représentée par une élévation et une ou plusieurs coupes selon l'importance du ferrillage. • Si une seule coupe est suffisante, son repérage peut ne pas être représenté. 	<ul style="list-style-type: none"> • Une première ligne de cote sur l'élévation indique les espacements des armatures transversales. Dans le cas d'une répartition symétrique par rapport au milieu de la poutre, on ne cote généralement que les espacements situés à gauche de l'axe de symétrie. • Une seconde ligne de cote précise la portée de la poutre ainsi que les épaisseurs des murs. • Désignation des aciers sur la coupe.

5-2- POTEAUX :



Vues	Cotation
<ul style="list-style-type: none"> • Pour les épaisseurs des traits. • Chaque poteau est défini par une élévation et une coupe. • On peut adopter des échelles différentes pour les dessins de l'élévation et de la coupe (procédé également employé pour les dessins des poutres). 	<ul style="list-style-type: none"> • Une première ligne de cote sur l'élévation indique les espacements des armatures transversales. • Une seconde ligne de cote précise la hauteur libre du poteau et les épaisseurs brutes des planchers. • Désignation des aciers sur la coupe et l'élévation.

5-3- DALLE PLEINE :

Les armatures des dalles pleines peuvent être :

- Des aciers ligaturés (barres droites ou façonnées),
- Des panneaux de treillis soudés.

Les deux tableaux précisent les conventions de représentation pour chacun de ces deux cas.

<p>5-3-1</p>	<p>ACIER LIGATURES</p>
<p>Exemple De Ferrailage</p>	
<p>Conventions de représentation</p>	<p>• LITS D'ARMATURES : On distingue les lits supérieurs et lits inférieurs. Le numéro du lit est fonction de la position des aciers par rapport au coffrage. Le premier lit inférieur sera le lit le plus proche du fond de coffrage tandis que le premier lit supérieur sera le plus près de la face supérieure de la dalle. Les lits inférieurs se représentent en trait continu. Les lits supérieurs se représentent en trait interrompu. Le trait sera renforcé pour les aciers principaux et fort pour les aciers de répartition.</p> <p>DESIGNATION (PAGE 74)</p> <p>• REPERAGE DES BARRES :</p> <p>LA LIGNE DE COTE précise l'étendue de la zone occupée par les barres.</p>

Pour représenter les aciers ligaturés, on peut également exécuter deux dessins, l'un pour les lits supérieurs et l'autre pour les lits inférieurs.

Dans ce cas toutes les armatures seront dessinées en trait continu.

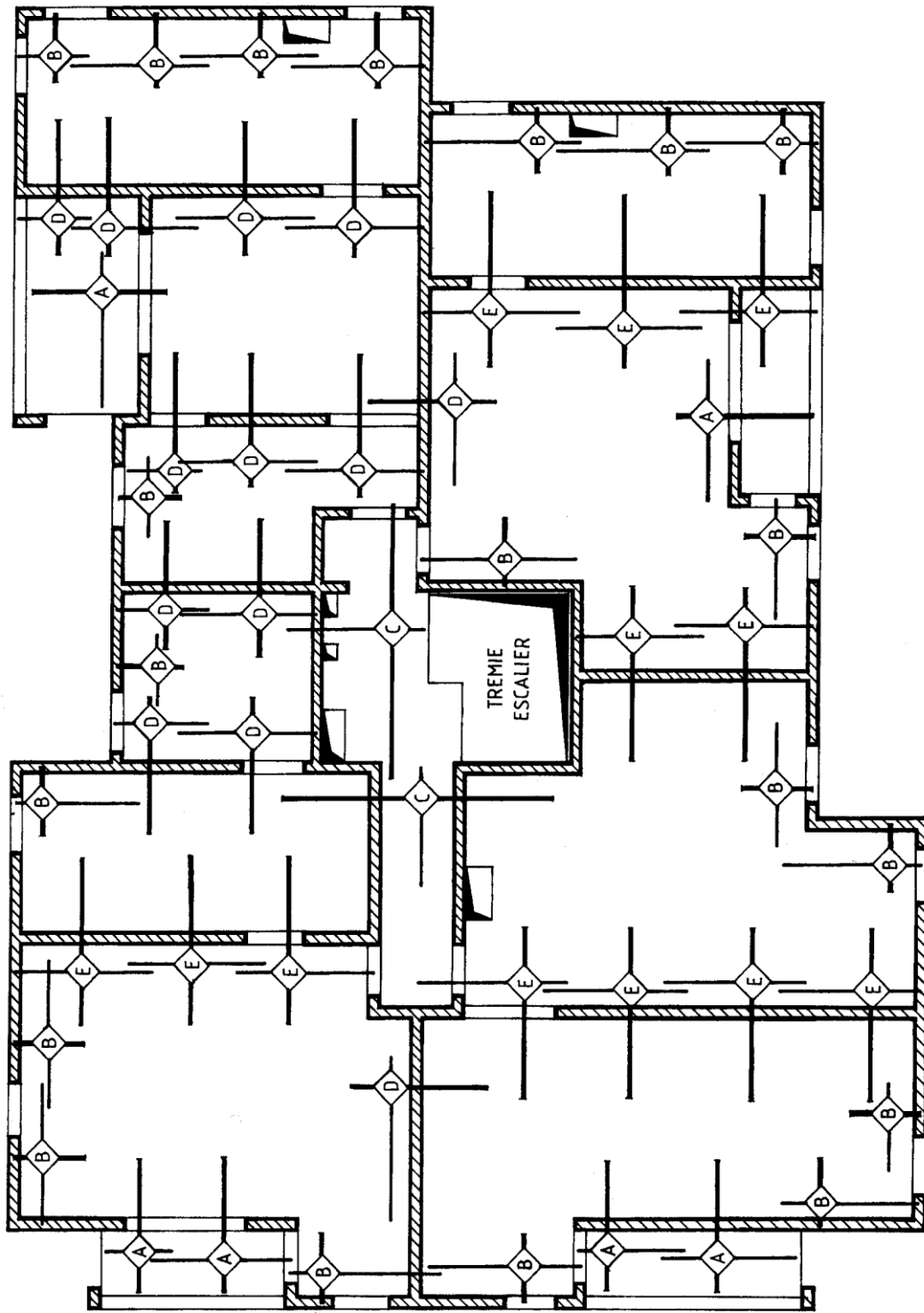
5-3-2

PANNEAUX DE TREILLIS SOUDES

<p>Éléments</p> <p>Constitutifs</p>	<p style="text-align: center;">Perspective d'un panneau</p> <p>UN TREILLIS SOUDE EST CONSTITUE DE FILS D'ACIER ASSEMBLES ENTRE EUX PAR SOUDURES.</p> <table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <thead> <tr> <th></th> <th>FIL LONGITUDINAL</th> <th>FIL TRANSVERSAL</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>DIAMETRE</td> <td>D</td> <td>d</td> </tr> <tr> <td>ESPACEMENT</td> <td>E</td> <td>e</td> </tr> <tr> <td>LONGUEUR</td> <td>L</td> <td>l</td> </tr> </tbody> </table>		FIL LONGITUDINAL	FIL TRANSVERSAL	DIAMETRE	D	d	ESPACEMENT	E	e	LONGUEUR	L	l
	FIL LONGITUDINAL	FIL TRANSVERSAL											
DIAMETRE	D	d											
ESPACEMENT	E	e											
LONGUEUR	L	l											
<p>Exemple</p> <p>De</p> <p>Ferraillage</p>													

TREILLIS SOUDES (suite) :

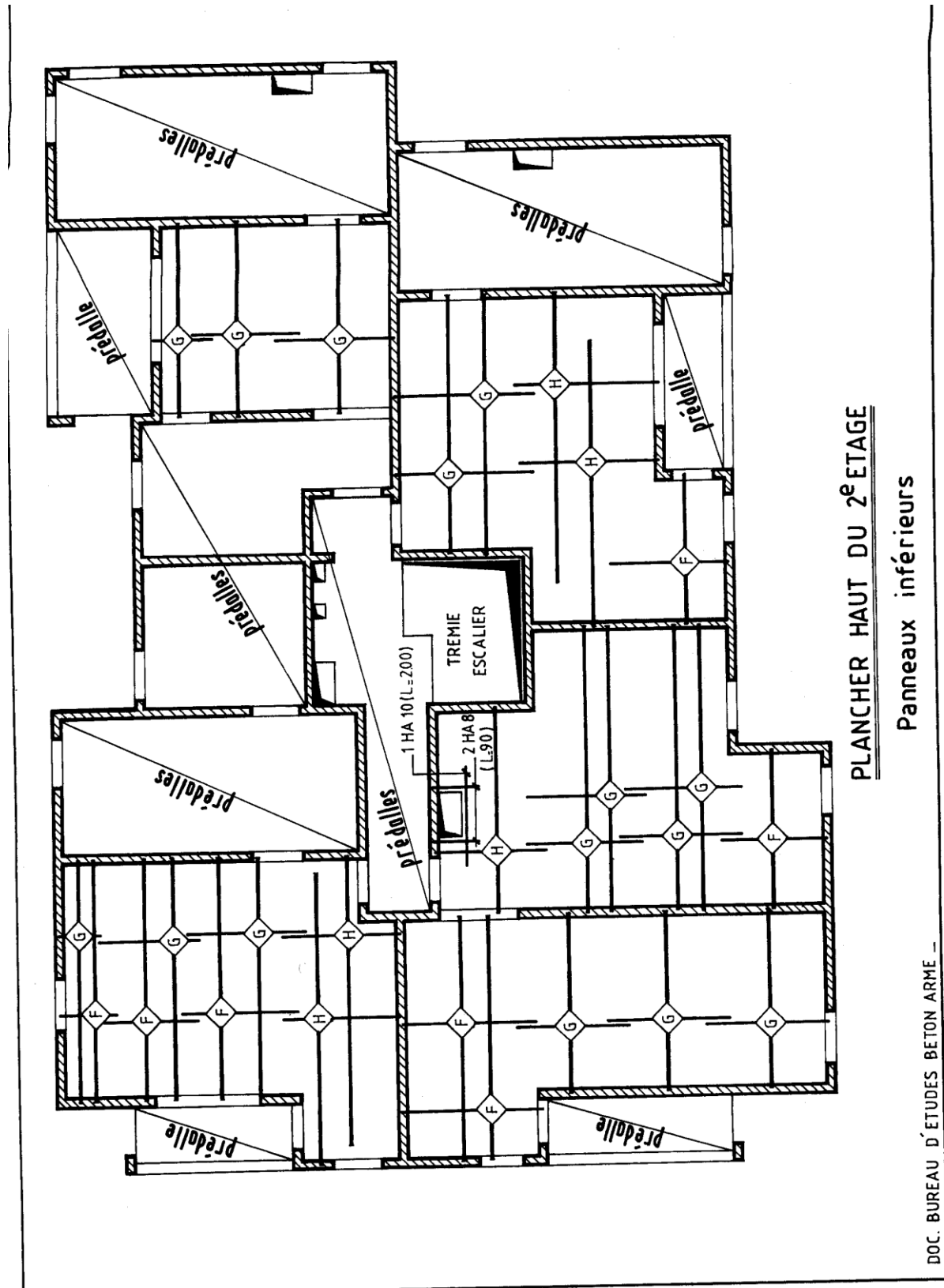
Conventions De représentation	<ul style="list-style-type: none"> • <u>REPRESENTATIONS D'UN PANNEAU NFP 02- 015</u> Deux représentations sont possibles : <div style="border: 1px solid black; padding: 10px; margin: 10px 0;"> <p>1</p> <p>2</p> <p>REPERAGE DU PANNEAU</p> </div> <p>Dans l'exemple de la page précédente, où la représentation n°1 a été utilisée, les panneaux inférieurs et les panneaux supérieurs figurent sur le même dessin. On les différencie en représentant le contour des panneaux supérieurs en traits interrompus forts.</p> <p>Si la lecture du plan s'avère difficile, il est alors préférable d'exécuter deux dessins, l'un pour les panneaux supérieurs et l'autre pour les panneaux inférieurs.</p> <ul style="list-style-type: none"> • <u>DESIGNATION DES PANNEAUX</u> <ul style="list-style-type: none"> - LA DESIGNATION COURANTE EST : <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%; padding: 5px;">Treillis soudé lisse Ou à haute adhérence</td> <td style="width: 50%; border: 1px solid black; padding: 5px; text-align: center;">→ TSL ou D/d E x e (L x l) TSHA</td> </tr> </table> <p>Voir page précédente pour la signification de ces différents éléments.</p> <ul style="list-style-type: none"> - EXEMPLE DE DESIGNATION : <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%; padding: 5px;">Dimensions exprimées en millimètres</td> <td style="width: 50%; border: 1px solid black; padding: 5px; text-align: center;">TSHA 4.5/3 200x300 (2500x5000)</td> </tr> </table> • <u>EXEMPLE DE DALLE ARMEE AVEC DU TREILLIS SOUDE</u> Où la représentation n°2 a été utilisée. Dans cet exemple, où le nombre de panneaux de treillis soudés est important, il est conseillé d'établir une nomenclature. Celle-ci indiquera pour chaque panneau : le repérage, le type (désignation fabricant), le nombre d'éléments identiques et les dimensions. 	Treillis soudé lisse Ou à haute adhérence	→ TSL ou D/d E x e (L x l) TSHA	Dimensions exprimées en millimètres	TSHA 4.5/3 200x300 (2500x5000)
Treillis soudé lisse Ou à haute adhérence	→ TSL ou D/d E x e (L x l) TSHA				
Dimensions exprimées en millimètres	TSHA 4.5/3 200x300 (2500x5000)				



PLANCHER HAUT DU 2^E ETAGE

Panneaux supérieurs

DOC. BUREAU D'ÉTUDES BETON ARME

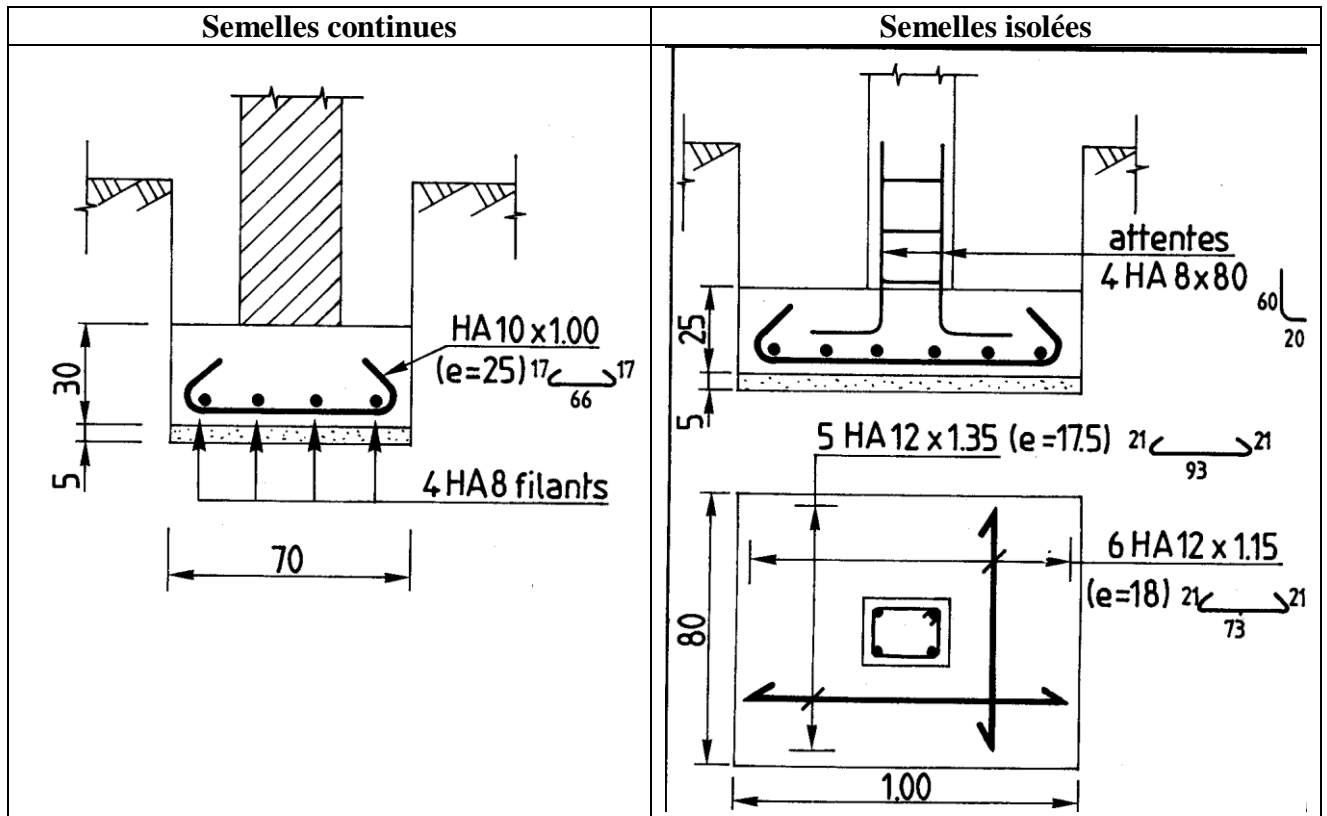


PLANCHER HAUT DU 2^E ETAGE

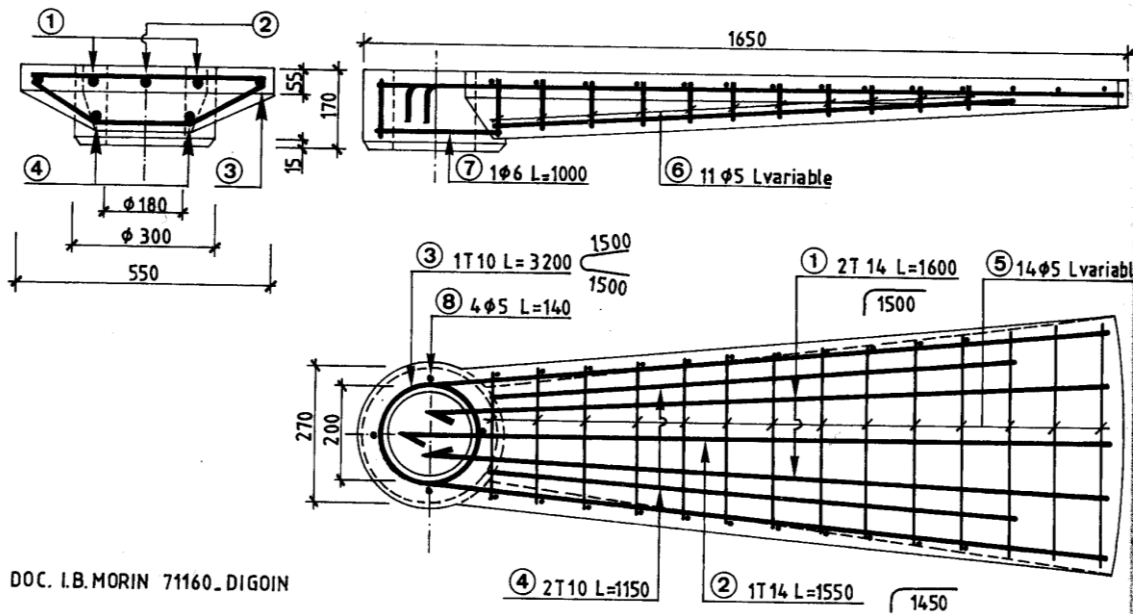
Panneaux inférieurs

DOC. BUREAU D'ETUDES BETON ARME -

5-4- SEMELLES DE FONDATION :

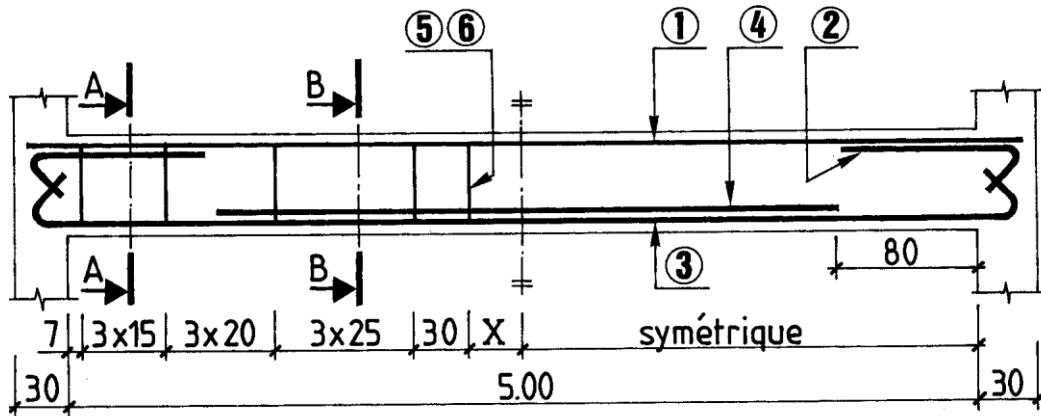


5-5- MARCHE D'ESCALIER PREFABRIQUE



6. Test

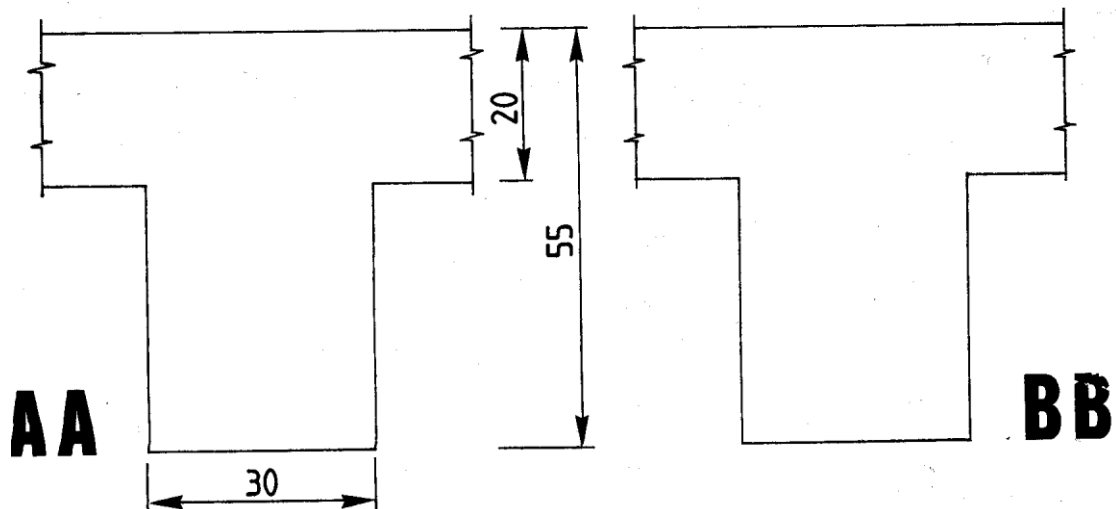
OBSERVER CI-DESSOUS LES ARMATURES D'UNE POUTRE. LA NOMENCLATURE PRECISE LES CARACTERISTIQUES DE CHAQUE BARRE.



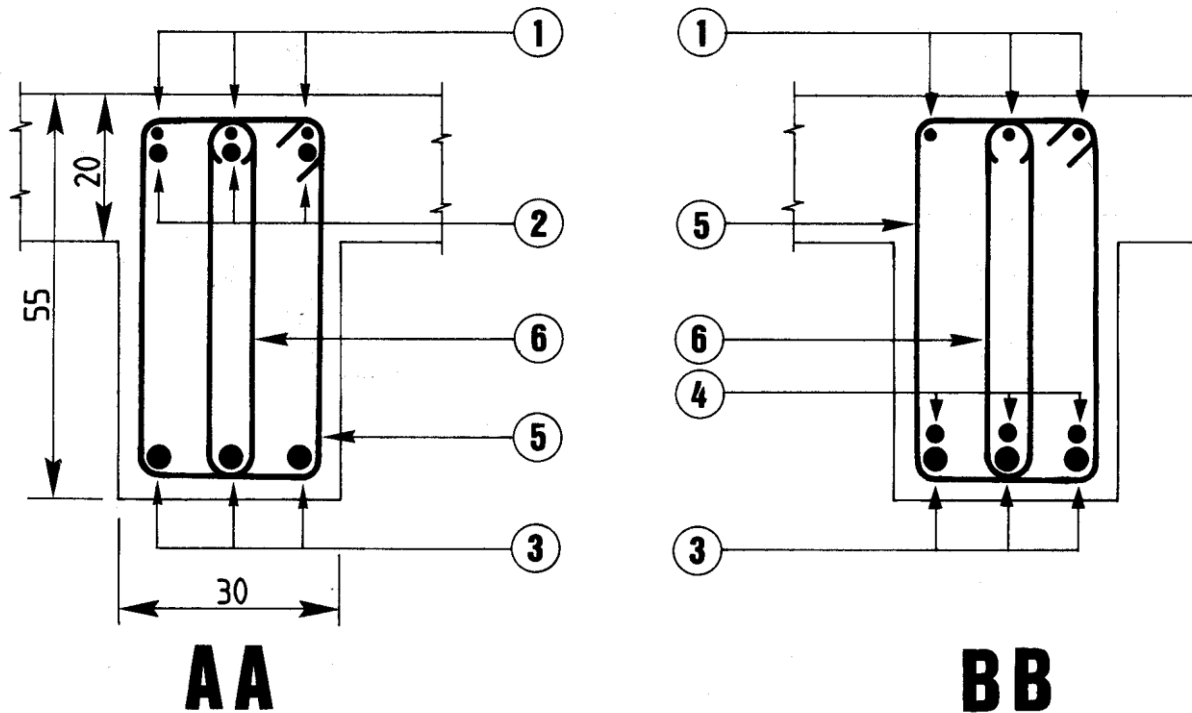
NOMENCLATURE :

Repère	Nuance	Diamètre	Nombre	Longueur développée	Faconnage
①	HA	10	3	5.50	$\frac{5.50}{}$
②	HA	12	2x3	1.25	$\frac{1.04}{\curvearrowright 21}$
③	HA	16	3	6.10	$\frac{28}{\curvearrowright 5.54 \curvearrowright 28}$
④	HA	14	3	3.40	$\frac{3.40}{}$
⑤	HA	8	22	1.80	$\frac{25}{\square} 50$
⑥	HA	8	22	1.30	$\frac{9}{\circ} 50$

❖ REPRESENTER ET REPERER LES ARMATURES SUR LES DEUX COUPES VERTICALES PREDESSINEES CI-DESSOUS.



Corrigé :



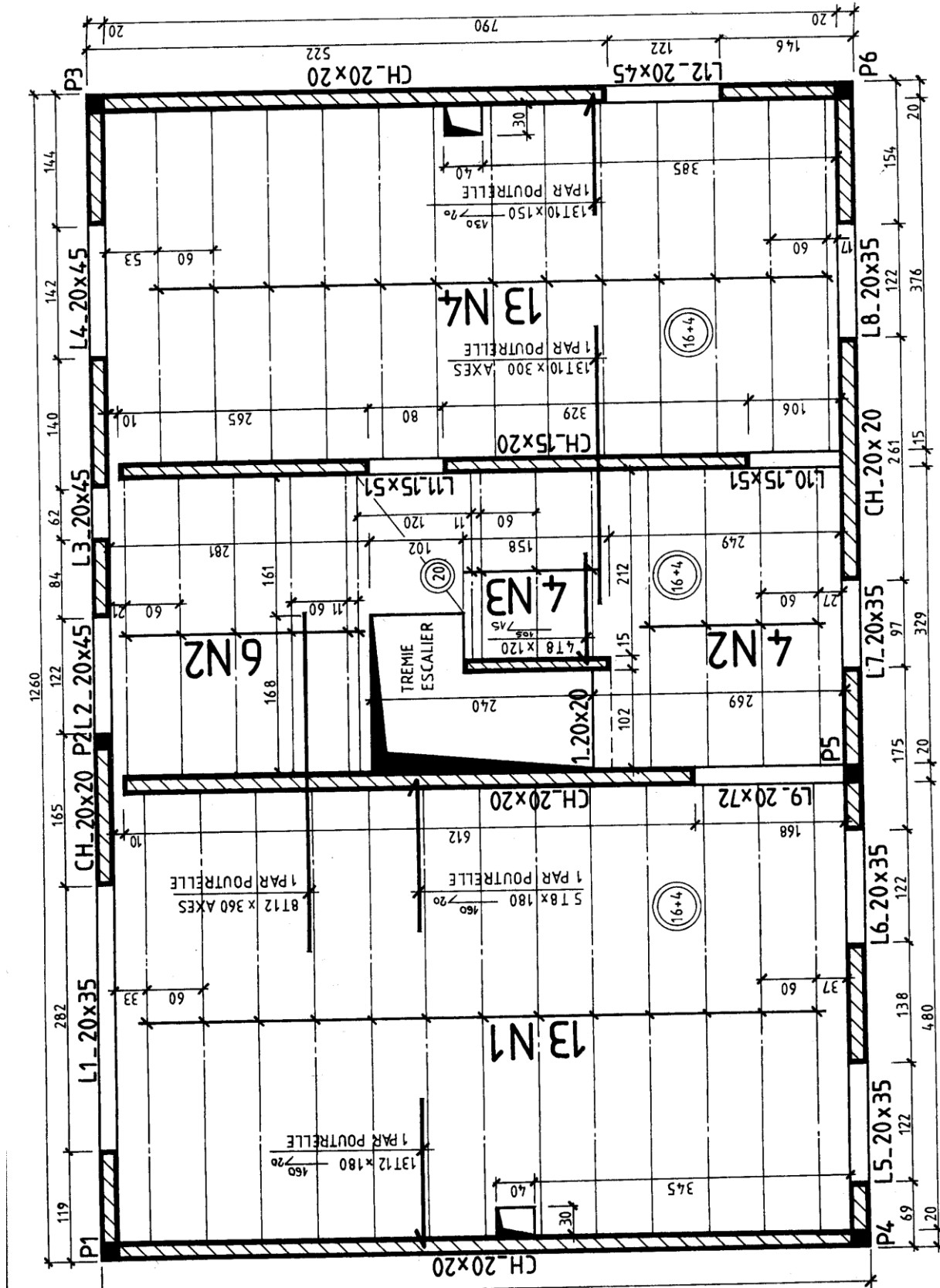
C – LES PLANS DE POSE

1. Généralités :

Les plans de pose définissent à la fois le coffrage et les armatures des planchers à poutrelles préfabriquées.

Le plan de pose (échelle 1 :50) parfois accompagné de coupes verticales est, soit fourni par l'entreprise qui commercialise les poutrelles et les entrevous, soit réalisé par un bureau d'études en béton armé.

2. Éléments représentés :

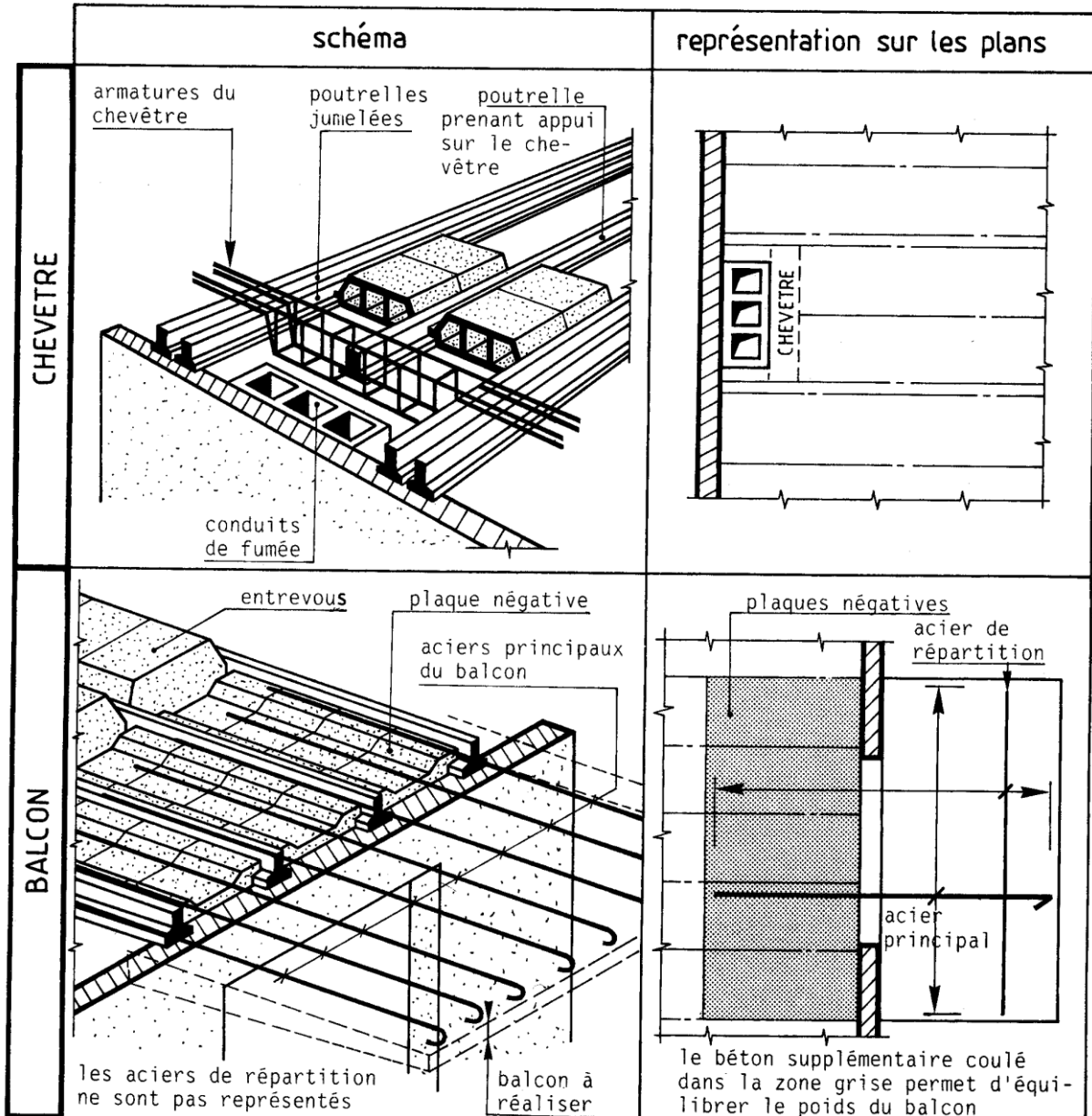


NOMENCLATURE DES POUTRELLES :

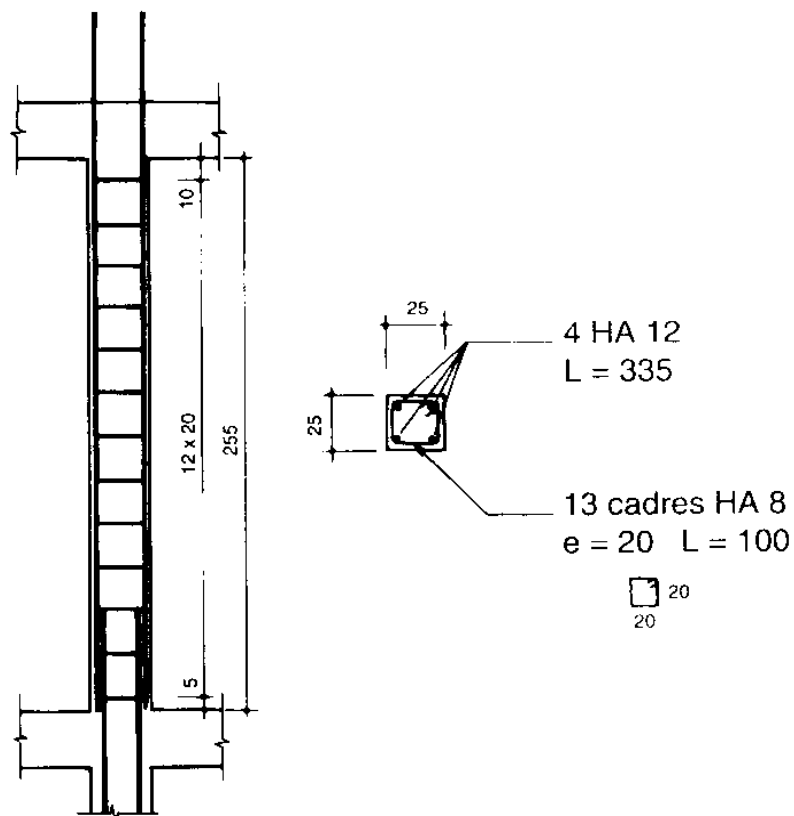
repère	nombre	Longueur entre appuis	Longueur de la poutrelle
N 1	13	480	485
N 2	10	329	335
N 3	4	212	220
N 4	13	376	380

Dans la table de compression prévoir un treillis soudé dont les caractéristiques sont :
4/3 mailles : 200 x200

3. Dispositions particulières :

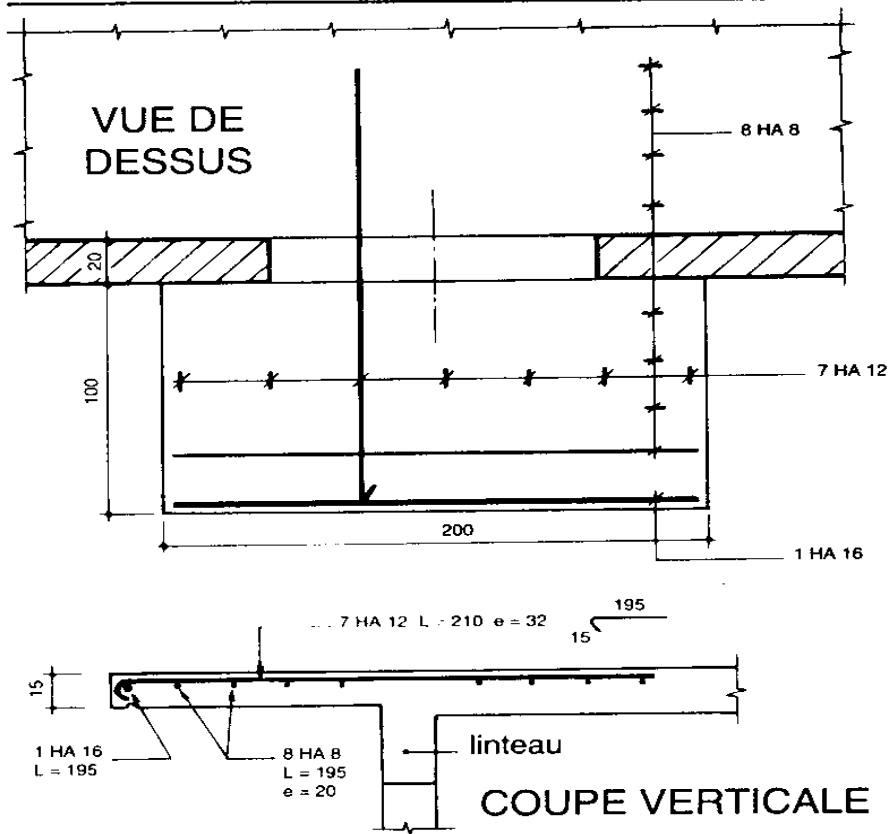


Exercices

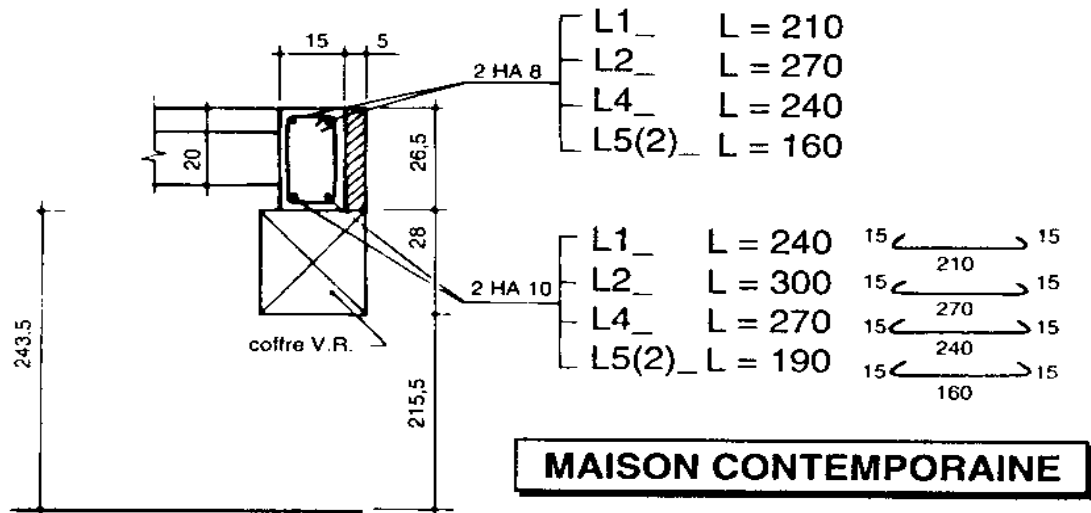


EXEMPLE DE DESSIN D'ARMATURES D'UN POTEAU

EXEMPLE DE DESSIN D'ARMATURES D'UN BALCON

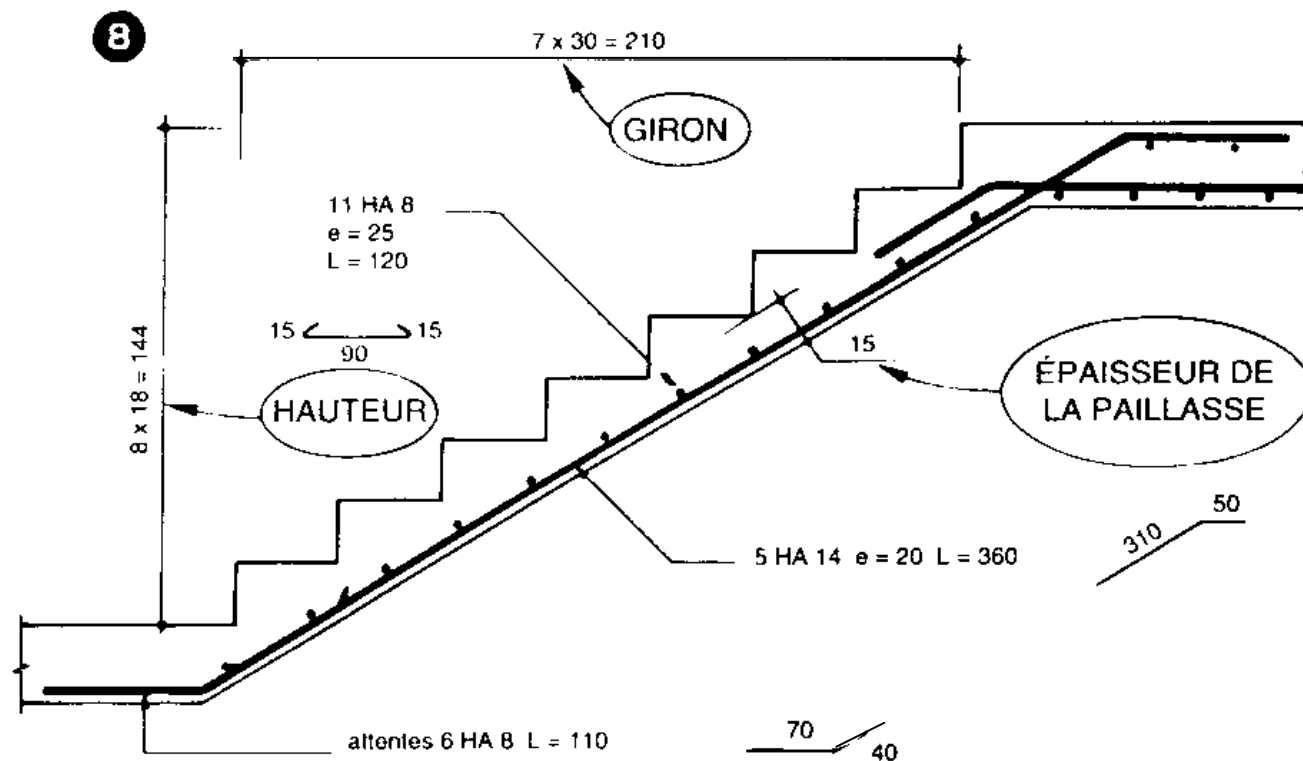


④ LINTEAUX L1, L2, L4 et L5

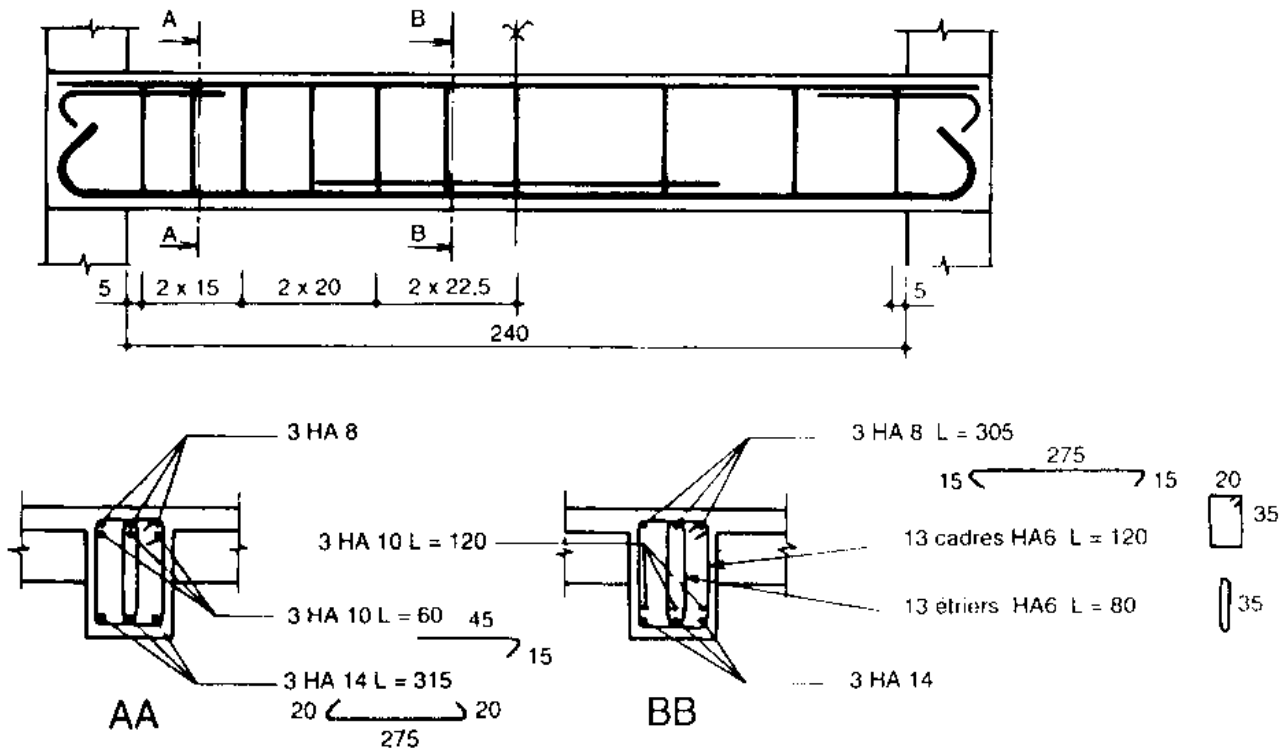


- L1_ 9 cadres HA6 e = 20 L = 75
- L2_ 12 cadres HA6 e = 20 L = 75
- L4_ 11 cadres HA6 e = 20 L = 75
- L5(2)_ 7 cadres HA6 e = 20 L = 75





EXEMPLE DE DESSIN D'ARMATURES D'UN ESCALIER



EXEMPLE DE DESSIN D'ARMATURES D'UNE POUTRE

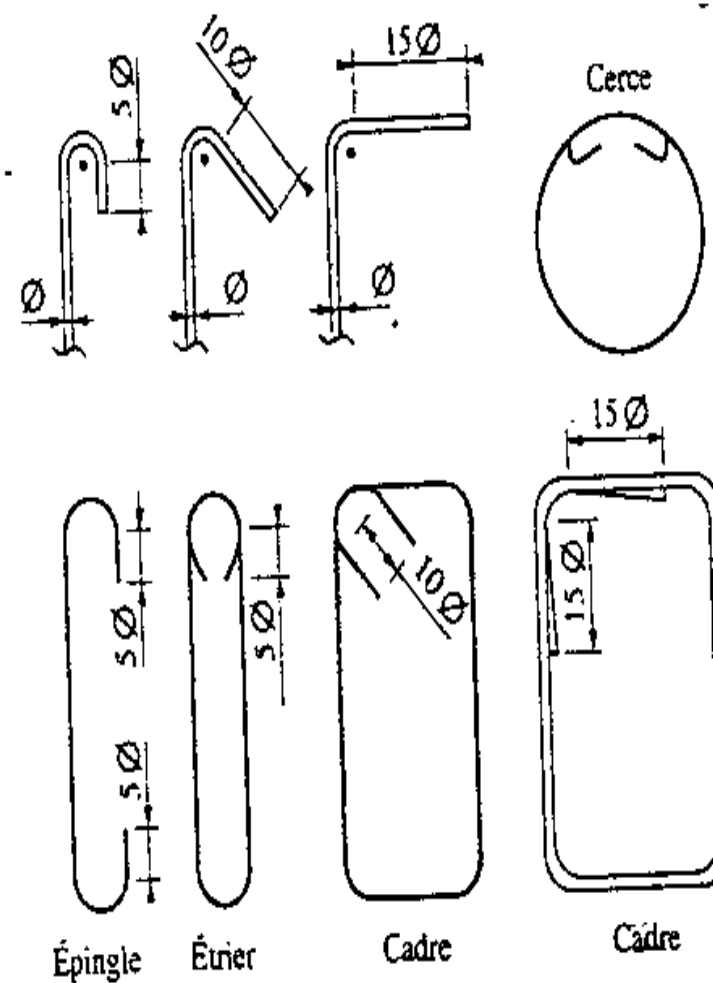
2.4 Ancrages des cadres, étriers, épingles (B.A.E.L. A.6.1,255)

On admet que les ancrages des extrémités sont assurés par courbure suivant le rayon minimal, si les parties courbes sont prolongées par des parties rectilignes de longueurs égales à :

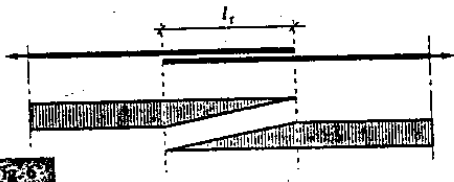
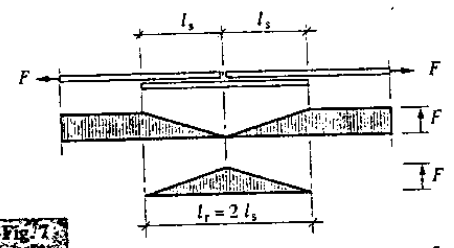
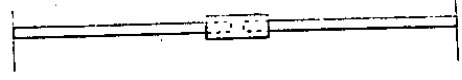
- cinq diamètres pour un arc de 180° ;
- dix diamètres pour un arc de 135° ;
- quinze diamètres pour un arc de 90° .

Condition: l'inclinaison β des plans des ancrages doit être inférieure à $\pi/8$ (voir bas de la figure 5).

Rayons de courbure minimaux: voir le paragraphe 2.3.1 et les fiches d'identification de l'acier utilisé.



2.5.1 Barres rectilignes sans crochet

Barres tendues	Barres comprimées
<ul style="list-style-type: none"> Continuité par simple recouvrement  <p>Fe E 400 : $l_r = 40 \varnothing$ Fe E 500 : $l_r = 50 \varnothing$</p> <ul style="list-style-type: none"> Continuité par couvre-joint  <p>Fig. 7</p>	<ul style="list-style-type: none"> La longueur de recouvrement peut être prise égale à : $l_r = 0,6 l_s$ Les valeurs forfaitaires deviennent alors pour les aciers à haute adhérence ($\psi_s = 1,5$): Fe E 400 : $l_r = 24 \varnothing$ Fe E 500 : $l_r = 30 \varnothing$ Les jonctions peuvent se faire par aboutement de barres au contact en utilisant des «manchons».  <p>Fig. 8 Cas d'armatures de poteaux superposés</p>

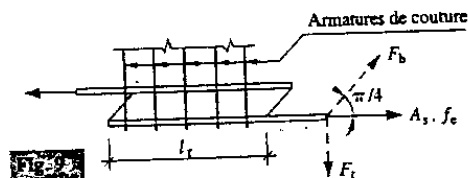
Coutures des jonctions

Dans le cas général, on trouve :

- des barres arrêtées,
- des barres continues.

Les armatures de coutures (cadres, étriers) doivent avoir une résistance au moins égale à celle des barres arrêtées (voir exercice 6).

$$\text{Relation à respecter : } \sum A_t \cdot f_{et} \leq \sum A_s \cdot f_e$$



L'effort de traction F admet pour composantes :

- F_b inclinée de $\pi/4$ sur l'axe de la barre;
- F_t de direction verticale.

2.5.2 Barres rectilignes avec crochets normaux

Ronds lisses

Longueur de recouvrement : $l_r = 0,6 l_s$

Valeur forfaitaire de l_s : $l_s = 50 \varnothing$

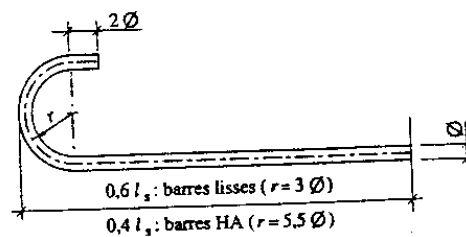
Acier HA Fe E 400 ou 500

Longueur de recouvrement : $l_r = 0,4 l_s$

Valeur forfaitaire de l_s :

$l_s = 40 \varnothing$ pour acier Fe E 400

$l_s = 50 \varnothing$ pour acier Fe E 500



Façonnage du crochet «normal»