



# PRELINTEAU SR

## GÉNÉRIQUE

DONNÉES DE BASE

### DESRIPTIF

Béton autoplaçant  $f_{c28} \geq 45\text{MPa}$   
Épaisseur : 5 cm  
2 poignées  
Largeur 15 cm, 20 cm  
Longueur de 0,80 à 3 m tous les 20 cm  
Poids du 15 cm : 18,5 kg/ml  
Poids du 20 cm : 24,5 kg/ml  
Face inférieure lisse  
Face supérieure crantée



### LES + KP1

#### Facilité

- ▶ Crantage pour adhérence à la reprise
- ▶ Disponibilité en stock
- ▶ Stockage possible sur présentoir

#### Economie

- ▶ Gain de temps
- ▶ Rapidité de mise en œuvre
- ▶ Pas ou peu de coffrage

#### Sécurité

- ▶ Poignées de sécurité et de manutention

#### Qualité

- ▶ Haute résistance mécanique
- ▶ Finition irréprochable
- ▶ Certificat CE

### DOMAINES D'EMPLOI

- ▶ Habitation en rénovation ou neuf
- ▶ En individuel ou collectif
- ▶ Sans étau jusqu'à 1,40 m d'ouverture



▶ Rack de stockage double face



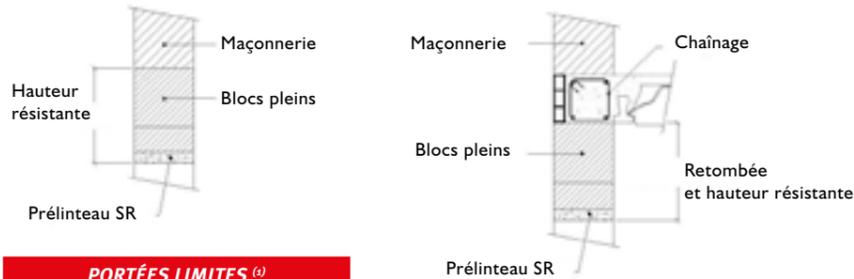
# PRÉLINTEAU SR

## TECHNIQUE

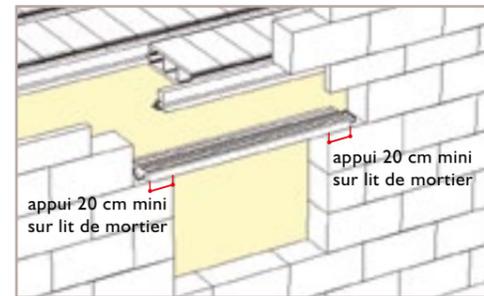
### ÉLÉMENTS CONSTRUCTIFS

#### PRÉLINTEAU NON PORTEUR DE PLANCHER

Réhaussement maçonné en agglos ou briques de classe B80 ou plus.  
Plancher (non supporté)  
Maçonnerie (avec voûte de décharge)  
Hauteur au-dessus du linteau = 2.50 m  
Masse volumique = 1750 kg/m<sup>3</sup>

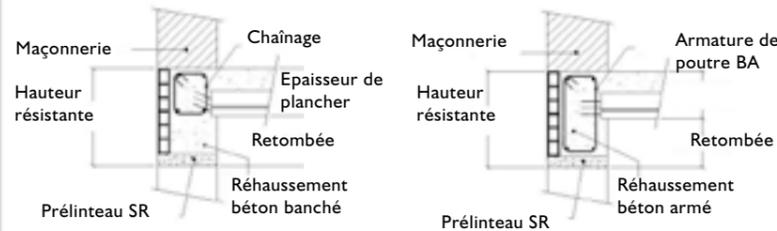


| GÉOMÉTRIE                  |                    | PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup> |           |
|----------------------------|--------------------|--------------------------------|-----------|
| Largeur linteau/maçonnerie | Hauteur résistante | Réhaussement maçonné           |           |
|                            |                    | Avec étau                      | Sans étau |
| 15                         | 25                 | 2,60                           | 2,07      |
|                            | 45                 | 2,60                           | 1,88      |
| 20                         | 25                 | 2,60                           | 1,93      |
|                            | 45                 | 2,60                           | 1,74      |
| 30 (2x15)                  | 25                 | 2,60                           | 2,07      |
|                            | 45                 | 2,60                           | 1,88      |

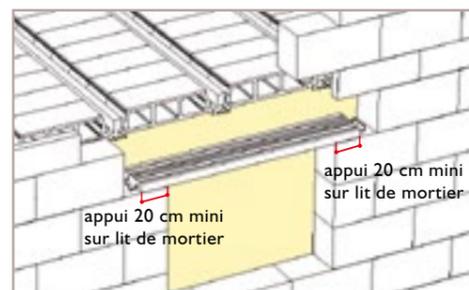


#### PRÉLINTEAU PORTEUR DE PLANCHER

Réhaussement en béton banché ou armé à résistance en compression  $f_{c28} \geq 25 \text{ Mpa}$   
Plancher :  
Portée = 5.00 m max  
Épaisseur du plancher = 0.20 m  
Poids = 265 kg/m<sup>2</sup>  
Charge permanente = 200 kg/m<sup>2</sup>  
Charge libre = 150 kg/m<sup>2</sup>  
Maçonnerie (avec voûte de décharge)  
Hauteur au-dessus du linteau = 2.50 m  
Masse volumique = 1750 kg/m<sup>3</sup>



| GÉOMÉTRIE                  |                    | PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup> |                     |           |
|----------------------------|--------------------|--------------------------------|---------------------|-----------|
| Largeur linteau/maçonnerie | Hauteur résistante | Réhaussement maçonné           |                     |           |
|                            |                    | Banché                         | Armé <sup>(2)</sup> | Sans étau |
| 15                         | 30                 | 1,50                           | 2,60                | 1,50      |
|                            | 45                 | 1,50                           | 2,60                | 1,50      |
| 20                         | 30                 | 1,50                           | 2,60                | 1,50      |
|                            | 45                 | 1,50                           | 2,60                | 1,43      |
| 30 (2x15)                  | 30                 | 1,50                           | 2,60                | 1,50      |
|                            | 45                 | 1,50                           | 2,60                | 1,50      |

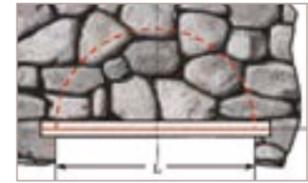


#### RÉNOVATION/REPRISE EN SOUS-ŒUVRE

Réhaussement en béton banché ou armé à résistance en compression  $f_{c28} \geq 25 \text{ Mpa}$   
Plancher (non supporté)  
Maçonnerie (avec voûte de décharge)  
Hauteur au-dessus du linteau = 5.00 m  
Masse volumique = 2500 kg/m<sup>3</sup>



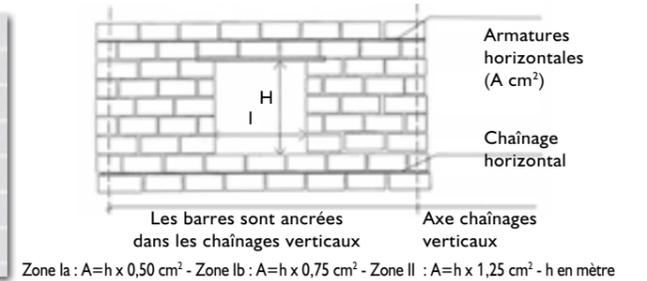
| GÉOMÉTRIE                  |                    | PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup> |                     |                     |
|----------------------------|--------------------|--------------------------------|---------------------|---------------------|
| Largeur linteau/maçonnerie | Hauteur résistante | Réhaussement maçonné           |                     |                     |
|                            |                    | Maçonné                        | Banché              | Sans étau           |
| Quelconque                 | 5 <sup>(3)</sup>   | 1,17 <sup>(3)</sup>            | 1,17 <sup>(3)</sup> | 1,17 <sup>(3)</sup> |
|                            | 20                 | 2,60                           | 2,60                | 2,02                |



#### UTILISATION DU PRÉLINTEAU EN ZONE SISMIQUE

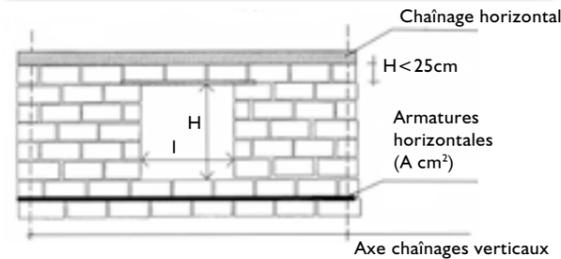
##### CAS GÉNÉRAL:

En fonction de la zone sismique, l'ouverture doit être encadrée par des armatures définies dans le tableau ci-dessous. Cette disposition constructive n'est pas nécessaire lorsque l'ouverture est comprise entre deux lits d'armatures horizontales disposées dans les joints de la maçonnerie. Ces armatures, en acier de nuance Fe E 500, protégées contre la corrosion, doivent être ancrées dans les chaînages verticaux. Leur section A est évaluée en fonction de la hauteur h de l'ouverture.



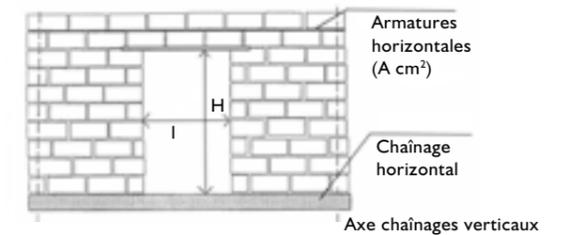
##### CAS PARTICULIER AVEC CHÂINAGE HAUT :

Lorsque la partie supérieure de l'ouverture se situe à moins de 25 cm d'un chaînage horizontal, il n'est pas nécessaire de disposer l'armature supérieure.



##### CAS PARTICULIER AVEC CHÂINAGE BAS :

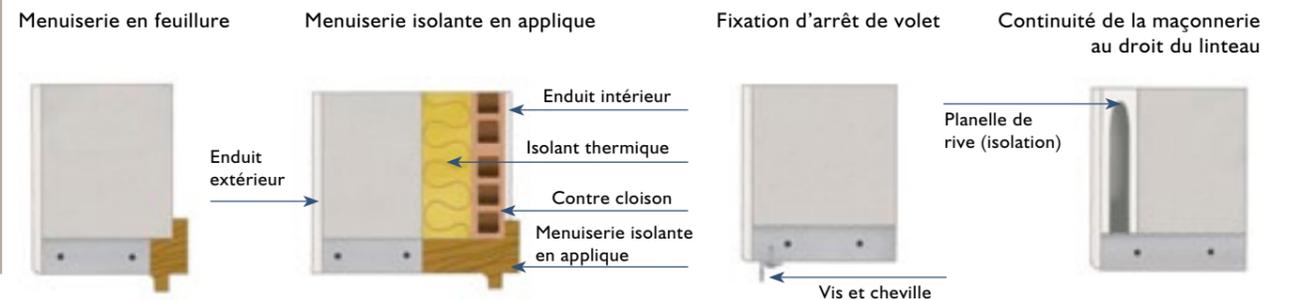
De même lorsque le chaînage horizontal se situe à moins de 25 cm de la sous-face de l'ouverture (cas des portes par exemple), il n'est pas nécessaire de disposer l'armature inférieure.



#### DÉFINITION DE LA SECTION D'ARMATURES TYPE Fe E500

| ZONE | SECTION D'ARMATURE A(cm²) | HAUTEUR D'OUVERTURE H(m)  | ARMATURES À INCORPORER Ø    |
|------|---------------------------|---|-----------------------------|
| 2    | $A = H \times 0,50$       | $H \leq 1,00 \text{ m} - H \leq 2,00 \text{ m} - H \leq 3,00 \text{ m}$                         | 1Ø8 - 2Ø8 - 3Ø8             |
| 3    | $A = H \times 0,75$       | $H \leq 1,33 \text{ m} - H \leq 2,09 \text{ m} - H \leq 2,38 \text{ m}$                         | 2Ø8 - 3Ø8 - 2Ø8+1Ø10        |
| 4    | $A = H \times 1,25$       | $H \leq 1,30 \text{ m} - H \leq 1,88 \text{ m} - H \leq 2,28 \text{ m} - H \leq 2,51 \text{ m}$ | 2Ø8 - 3Ø8 - 3Ø10+1Ø8 - 4Ø10 |

#### UTILISATION DU PRÉLINTEAU EN ZONE SISMIQUE



<sup>(1)</sup> Pour une évaluation plus précise de la portée limite, utiliser le logiciel Prélinteau SR. Les résultats correspondants peuvent différer de ceux du tableau. <sup>(2)</sup> Sous réserve de vérification du Linteau BA (dont les déformations). <sup>(3)</sup> Prélinteau SR pouvant être mis à l'envers : face crantée vers le bas. NB : En phase provisoire (le temps de consolidation du linteau), le plancher doit être obligatoirement étayé au droit du linteau.

Réaliser un trou à l'aide d'une perceuse à percussion. Profondeur maximale 20 mm, afin de ne pas risquer d'endommager une armature de précontrainte.