

# 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

#### DOMAINES D'EMPLOI

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



▶ Rack de stockage



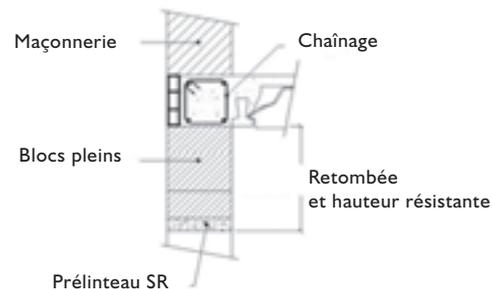
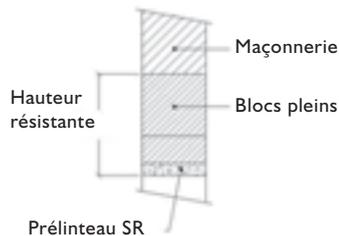
# PRÉLINTEAU SR

## TECHNIQUE

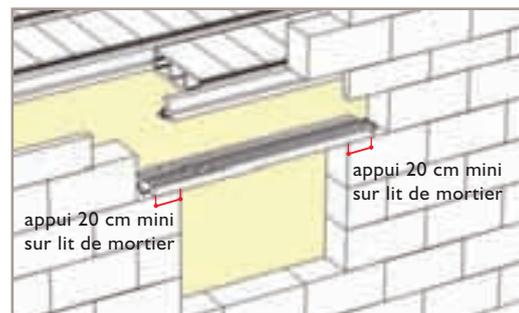
### ÉLÉMENTS CONSTRUCTIFS

#### 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>

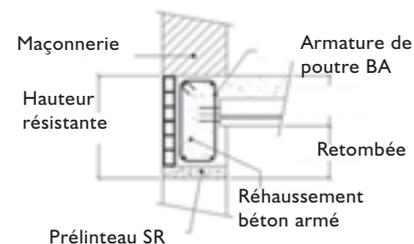
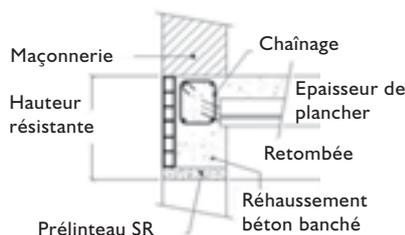


GÉOMÉTRIE		PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup>	
Largeur linteau/ maçonnerie	Hauteur résistante	Réhaussement maçonné	
		Avec étau	Sans étau
15	25	2,60	2,07
	45	2,60	1,88
20	25	2,60	1,93
	45	2,60	1,74
30 (2x15)	25	2,60	2,07
	45	2,60	1,88

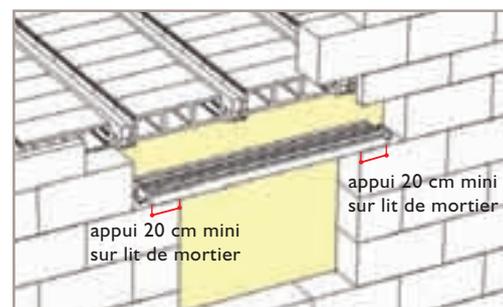


#### PRÉLINTEAU PORTEUR DE PLANCHER

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>

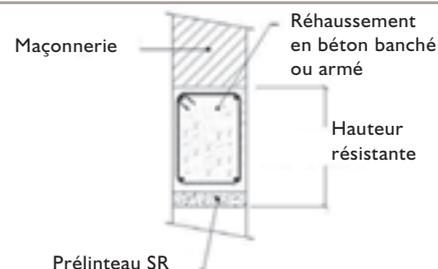
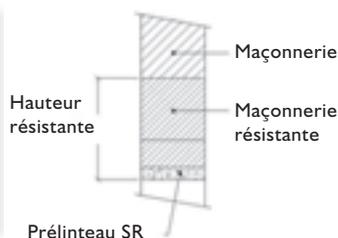


GÉOMÉTRIE		PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup>		
Largeur linteau/ maçonnerie	Hauteur résistante	Réhaussement maçonné		
		Banché	Armé <sup>(2)</sup>	Sans étau
15	30	1,50	2,60	1,50
	45	1,50	2,60	1,50
20	30	1,50	2,60	1,50
	45	1,50	2,60	1,43
30 (2x15)	30	1,50	2,60	1,50
	45	1,50	2,60	1,50

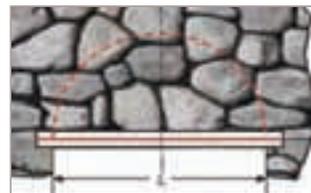


#### RÉNOVATION/REPRISE EN SOUS-ŒUVRE

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>



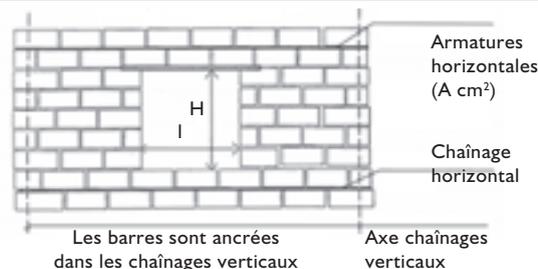
GÉOMÉTRIE		PORTÉES LIMITES <sup>(1)</sup>		
Largeur linteau/ maçonnerie	Hauteur résistante	Réhaussement maçonné		
		Maçonné	Banché	Sans étai
Quelconque	5 <sup>(3)</sup>	1,17 <sup>(3)</sup>	1,17 <sup>(3)</sup>	1,17 <sup>(3)</sup>
	20	2,60	2,60	2,02



## 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.



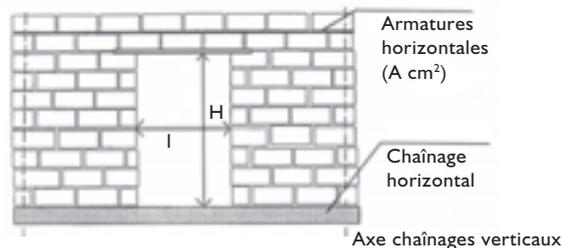
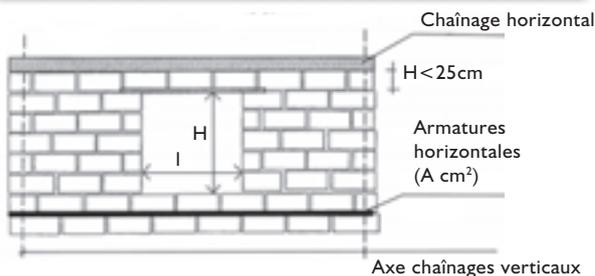
Zone Ia :  $A = h \times 0,50 \text{ cm}^2$  - Zone Ib :  $A = h \times 0,75 \text{ cm}^2$  - Zone II :  $A = h \times 1,25 \text{ cm}^2$  - h en mètre

### CAS PARTICULIER AVEC CHAÎNAGE 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 CHAÎNAGE 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
IA	$A = H \times 0,50$	$H \leq 1,00 \text{ m} - H \leq 2,00 \text{ m} - H \leq 3,00 \text{ m}$	1Ø8 - 2Ø8 - 3Ø8
IB	$A = H \times 0,75$	$H \leq 1,33 \text{ m} - H \leq 2,09 \text{ m} - H \leq 2,38 \text{ m}$	2Ø8 - 3Ø8 - 2Ø8+1Ø10
II	$A = H \times 1,25$	$H \leq 1,30 \text{ m} - H \leq 1,88 \text{ m} - H \leq 2,28 \text{ m} - H \leq 2,51 \text{ m}$	2Ø8 - 3Ø8 - 3Ø10+1Ø8 - 4Ø10

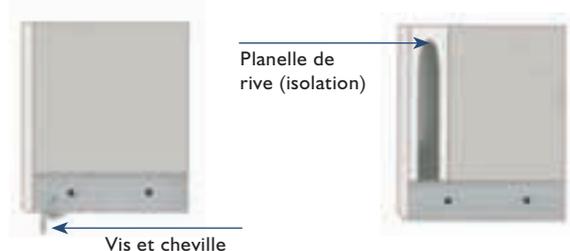
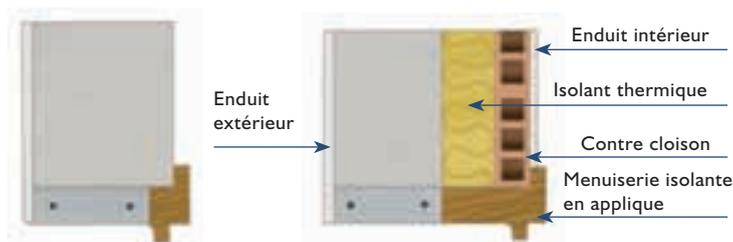
## UTILISATION DU PRÉLINTEAU EN ZONE SISMIQUE

Menuiserie en feuillure

Menuiserie isolante en applique

Fixation d'arrêt de volet

Continuité de la maçonnerie au droit du linteau



<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.