



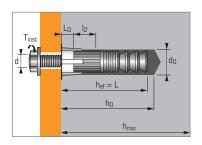




# Ancrage chimique femelle pour charges lourdes, pour béton non fissuré







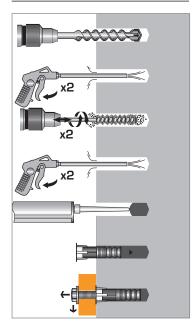
# **APPLICATION**

- Fixation de charpentes métalliques
- Fixation de machines (résiste aux vibrations)
- Fixations isolantes (éclairages publics, chemins de câbles, etc.)
- Fixations étanches à l'eau (barrages, etc.)
- Fixations pour barrières de protection, rails de sécurité

#### **MATIÈRE**

- Corps ATP version zinguée:S 300 pb NFA 35561
- Corps ATP version inox A4
  X2Cr Ni Mo 17-12-2
- Capuchon de centrage:
  PE haute densité

#### METHODE DE POSE\*



#### \*Nettoyage Premium :

- 2 aller-retour de soufflage à l'air comprimé
- 2 aller-retour de brossage avec écouvillon sur mandrin
- 2 aller-retour de soufflage à l'air comprimé

# Caractéristiques techniques

Dimensions	Prof. ancrage min.	Epaisseur min. support	Longueur filetée	Prof. départ fileté	Ø filetage	Profondeur perçage	Ø perçage	Longueur totale cheville	Couple de serrage	Co	ode
	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(Nm)	version	version
	h <sub>ef</sub>	h <sub>min</sub>	l <sub>2</sub>	LD	d	ho	do	L	Tinst	zinguée	inox A4
M8X60	60	100	20	4,5	8	65	14	60	10	062770	062860
M10X65	65	100	25	7	10	70	20	65	20	062480	062960
M12X75	75	125	30	8	12	75	24	75	30	062760	063100
M12X120*	120	180	38	5	12	125	18	120	60	062500	-
M16X125	125	180	40	9,5	16	130	28	125	120	052800	-
M20X170	170	225	50	12,5	20	175	35	170	200	062810	-

Nota: UTILISABLE EGALEMENT AVEC RESINE EPCON C8\*

# Propriétés mécaniques des chevilles

Dimensions			M10	M12	M16	M20
Corps ATP ve	rsion zinguée					
f <sub>uk</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	Résistance à la traction min.	520	520	520	520	520
f <sub>vk</sub> (N/mm <sup>2</sup> ) Limite d'élasticité		420	420	420	420	420
Corps ATP ve	rsion inox A4					
f <sub>uk</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	Résistance à la traction min.	650	650	650	-	-
fyk (N/mm²)	Limite d'élasticité	350	350	350	-	-

# Temps de prise avant application d'une charge

# **RESINE EPOMAX**

Température ambiante	Temps max. de manipulation	Temps de polymérisation		
		Béton sec	Béton humide	
40°C	1 min	30 min	60 min	
30°C	3 min	35 min	1 h 10 min	
20°C	6 min	40 min	1 h 20 min	
10°C	11 min	60 min	2 heures	
0°C	22 min	3 h 30 min	7 heures	
-5°C	75 min	12 heures	24 heures	

# Résistance aux agents chimiques de la résine SPIT EPOMAX

Substances chimiques	Concentration (%)	Résistance chimique
Acide acétique	50-75	(0)
Acide acétique	0-50	(+)
Acétone	10	(+)
Hydroxyde d'ammonium ou Ammoniac	20	(0)
Hydroxyde d'ammonium ou Ammoniac	5	(+)
Eau bromée	5	(+)
Eau chlorée	0-100	(+)
Acide citrique	0-100	(+)
Acide phosphorique concentré	100	(+)
Eau déionisée	0-100	(+)
Eau déminéralisée		(+)
Carburant diesel	0-100	(+)
Alcool éthylique (Ethanol)	10	(0)
Ethylène-glycol	0-100	(+)
Acide formique	10	(+)
Carburant	100	(+)
Huile lourde moteur	100	(+)

Substances	Concentration	Résistance
chimiques	(%)	chimique
Heptane	100	(+)
Hexane	100	(0)
Acide chlorhydrique	25	(0)
Acide chlorhydrique	15	(+)
Acide lactique	0-100	(+)
Acide nitrique	feb-15	(0)
Acide phosphorique	80	(+)
Acide phosphorique, vapeur et condensé		(+)
Eau de mer	0-100	(+)
Carbonate de sodium	10	(+)
Chlorure de sodium	0-100	(+)
Hydroxyde de sodium ou soude caustique	25	(0)
Acide sulfurique	71-75	(0)
Acide sulfurique	0-70	(+)
Acide sulfurique	Fumées	(+)
Acide sulfurique / Acide phosphorique	10:20	(+)
Térébenthine (huile)		(0)

**Résistante (+)**: Les échantillons en contact avec les substances n'ont pas présenté d'endommagements visibles tels que des fissures, surfaces attaquées, angles éclatés ou gonflements importants. **Sensible (o)**: à utiliser avec précautions en fonction de l'exposition du terrain d'utilisation. Prendre des précautions. Les échantillons en contact avec la substance ont légèrement attaqué le matériau.

<sup>\*</sup> Non visé par l'ETE









Les charges spécifiées sur cette page permettent de juger les performances du produit, mais ne peuvent pas être utilisées pour le dimensionnement. Il faut utiliser les performances données dans les pages suivantes (3/4 et 4/4).

Nombre de	scellements	par cartouche
	36611611161163	pai cai couciic

Dimensions	M8X60	M10X65	M12X75	M12X120	M16X125
Ø perçage (mm)	10	12	14	18	25
Profondeur perçage (mm)	14	20	24	18	28
Nbre de scellements pour une carte	ouche				
EPOMAX 380 ml	80	30	21	24	8
EPOMAX 150 ml	31	11	8	9	3

# Charges moyennes de ruine (N<sub>Ru,m</sub>, V<sub>Ru,m</sub>)/résistances caractéristiques (N<sub>Rk</sub>, V<sub>Rk</sub>) en kN

Les charges moyennes de ruine sont issues des résultats d'essais dans les conditions admissibles d'emploi, et les résistances caractéristiques sont déterminées statistiquement.

## **TRACTION**

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8 / A4	-70					
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
$N_{Ru,m}$	20,3	32,2	46,8	46,8	87,2	136,1
N <sub>Rk</sub>	18,3	29	42,2	42,2	78,5	122,5
Vis classe 8.8						
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
$N_{Ru,m}$	26,6	41,2	57,1	91,3	111,0	188,8
$N_{Rk}$	16,7	25,8	35,8	57,3	69,6	118,5

#### CISAILLEMENT

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8						
$V_{Ru,m}$	11,34	18,18	26,28	26,28	48,96	76,14
V <sub>Rk</sub>	9,45	15,15	21,9	21,9	40,8	63,45
Vis classe 8.8						
V <sub>Ru,m</sub>	17,46	27,9	40,5	40,5	55,26	121,86
$V_{Rk}$	14,55	23,25	33,75	33,75	46,05	101,55
Vis classe A4-70						
V <sub>Ru,m</sub>	15,27	24,47	35,38	35,38	65,91	-
V <sub>Rk</sub>	12,72	20,39	29,48	29,48	54,92	-

# Charges limites ultimes (N<sub>Rd</sub>, V<sub>Rd</sub>) pour une cheville en pleine masse en kN

$$N_{Rd} = \frac{N_{Rk} *}{\gamma_{Mc}}$$

\*Valeurs issues d'essais

$$V_{Rd} = \frac{V_{Rk} *}{\gamma_{Ms}}$$

# TRACTION

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8 / A4	1-70					
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
N <sub>Rd</sub>	12,2	19,3	28,1	28,1	52,3	81,7
Vis classe 8.8						
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
N <sub>Rd</sub>	11,1	17,2	23,9	38,2	46,4	79,0

 $\gamma_{Mc} = 1,5$ 

## CISAILLEMENT

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8						
$V_{Rd}$	7,6	12,1	17,5	17,5	32,6	50,8
Vis classe 8.8						
$V_{Rd}$	11,6	18,6	27,0	27,0	30,7	67,7
Vis classe A4-70						
$V_{Rd}$	8,2	13,1	18,9	18,9	35,2	

Vis classe 5.8:  $\gamma_{Ms} = 1,25$ 

Vis classe 8.8:  $\gamma_{Ms} = 1,25$  pour M8 à M12 et  $\gamma_{Ms} = 1,5$  pour M16 et M20

Vis classe A4-70:  $\gamma_{Ms} = 1,56$ 

# Charges recommandées (N<sub>rec</sub>, V<sub>rec</sub>) pour une cheville en pleine masse en kN

$$N_{rec} = \frac{N_{Rk} *}{\gamma_{M} \cdot \gamma_{F}}$$

\*Valeurs issues d'essais

$$V_{rec} = \frac{V_{Rk} *}{\gamma_{M} \cdot \gamma_{F}}$$

#### **TRACTION**

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8 / A4	-70					
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
N <sub>rec</sub>	8,7	13,8	20,1	20,1	37,4	58,3
Vis classe 8.8						
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
N <sub>rec</sub>	8,0	12,3	17,0	27,3	33,1	56,4

 $\gamma_{Mc} = 1,5$ 

# CISAILLEMENT

Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
Vis classe 5.8						
V <sub>rec</sub>	5,4	8,7	12,5	12,5	23,3	36,3
Vis classe 8.8						
V <sub>rec</sub>	8,3	13,3	19,3	19,3	21,9	48,4
Vis classe A4-70						
V <sub>rec</sub>	5,8	9,3	13,5	13,5	25,1	-

Vis classe 5.8:  $\gamma_{Ms} = 1,25$ 

Vis classe 8.8:  $\gamma_{Ms} = 1,25$  pour M8 à M12 et  $\gamma_{Ms} = 1,5$  pour M16 et M20

Vis classe A4-70:  $\gamma_{Ms} = 1,56$ 





# SPIT Méthode CC (valeurs issues de l'ETE)

#### TRACTION en kN



# ¬ Résistance à la rupture extraction-glissement -**Nettoyage Premium**

$$N_{Rd,p} = N_{Rd,p}^0$$
.  $f_b$ 

N <sup>O</sup> Rd,p		Résistance traction-gl				
Dimensions	M16	M20				
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
$N^{0}_{Rd,p}$ (C20/25)	10,7	13,3	20,0	30,0	40,0	63,3

 $\gamma_{Mc}=1,5$ 



# ¬ Résistance à la rupture cône béton -**Nettoyage Premium**

$$N_{\text{Rd,c}} = N^0_{\text{Rd,c}}$$
 .  $f_b$  .  $\Psi_{\text{s}}$  .  $\Psi_{\text{c,N}}$ 

N <sup>O</sup> Rd,c			Résistance	e à l'ELU -	rupture cô	ne béton
Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170
N <sup>o</sup> <sub>Rd,c</sub> (C20/25)	10,7	13,3	20,0	30,0	40,0	63,3

 $\gamma_{Mc}=1,5$ 



## ¬ Résistance à la rupture acier

$N_{Rd,s}$			Résistance à l'ELU - rupture acier					
Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20		
Vis classe 5.8								
N <sub>Rd,s</sub>	12,0	19,3	28,0	28,0	52,0	81,2		
Vis classe 8.8								
N <sub>Rd,s</sub>	19,3	30,7	44,7	44,70	73,3	122,0		
Vis classe A4-70								
N <sub>Rd,s</sub>	12,4	19,9	29,0	29,0	54,8	-		
	_							

Vis classe 5.8 et 8.8 :  $\gamma_{Ms} = 1,5$ Vis classe A4-70 :  $\gamma_{Ms} = 1,86$ 

> $N_{Rd} = min(N_{Rd,p}; N_{Rd,c}; N_{Rd,s})$  $\beta_N = N_{Sd} / N_{Rd} \le 1$

# CISAILLEMENT en kN



# ¬ Résistance à la rupture béton en bord de dalle

$$V_{Rd,c} = V_{Rd,c}^0$$
 .  $f_b$  .  $f_{\beta,V}$  .  $\Psi_{S-C,V}$ 

V <sup>0</sup> Rd,c		Résistance à l'ELU - rupture béton bord de dalle à la distance aux bords minimale (C <sub>min</sub> )						
Dimensions	M12	M16	M20					
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170		
C <sub>min</sub>	40	45	55	65	65	85		
Smin	40	45	55	65	65	85		
V <sup>0</sup> Rd,c (C20/25)	2,5	3,4	5,0	6,5	7,3	12,5		

 $\gamma_{Mc} = 1.5$ 



## ¬ Résistance à la rupture par effet de levier

 $V_{Rd,cp} = V^0_{Rd,cp}$  .  $f_b$  .  $\Psi_s$  .  $\Psi_{c,N}$ 

V <sup>O</sup> <sub>Rd,cp</sub> Résistance à l'ELU - rupture par effet les									
Dimensions	M8 M10 M12 M12 M16 M20								
h <sub>ef</sub>	60	65	75	120	125	170			
<b>V<sup>0</sup><sub>Rd,cp</sub></b> (C20/25)	21,3	26,7	40,0	60,0	80,0	126,7			

 $\gamma_{Mcp}=1,\!5$ 



## ¬ Résistance à la rupture acier

$V_{Rd,s}$			Résistance à l'ELU - rupture acier					
Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20		
Vis classe 5.8								
V <sub>Rd,s</sub>	7,4	11,6	16,9	16,9	31,2	48,8		
Vis classe 8.8								
V <sub>Rd,s</sub>	11,7	18,6	27,0	27,0	36,7	60,7		
Vis classe A4-70								
V <sub>Rd,s</sub>	7,3	11,9	17,3	17,3	32,7	-		

Vis classe 5.8 :  $\gamma_{Ms} = 1,25$ 

Vis classe 8.8 :  $\gamma_{Ms} = 1,25$  pour M8 à M12 et  $\gamma_{Ms} = 1,5$  pour M16 et M20

Vis classe A4-70 :  $\gamma_{Ms} = 1,56$ 

 $V_{Rd} = min(V_{Rd,c}; V_{Rd,cp}; V_{Rd,s})$  $\beta_V = V_{Sd} / V_{Rd} \le 1$ 

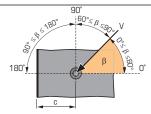
# $\beta_N + \beta_V \le 1,2$

#### f<sub>b</sub> INFLUENCE DE LA RESISTANCE DU BETON

Classe de béton	f <sub>b</sub>
C25/30	1,06
C30/40	1,17
C40/60	1,26
C50/60	1,34

## INFLUENCE DE LA DIRECTION DE LA CHARGE DE **CISAILLEMENT**

Angle β [°]	<b>f</b> <sub>β,</sub> ν
0 à 55	1
60	1,1
70	1,2
80	1,5
90 à 180	2

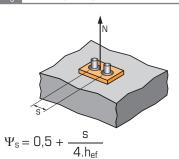






# SPIT Méthode CC (valeurs issues de l'ETE)

# INFLUENCE DE L'ENTRAXE SUR LA CHARGE DE TRACTION POUR LA RUPTURE CONE BETON

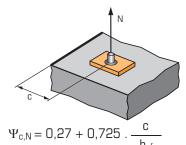


 $s_{min} < s < s_{cr,N}$  $s_{cr,N} = 2.h_{ef}$ 

 $\Psi_{\text{S}}$  doit être utilisé pour chaque entraxe agissant sur le groupe de chevilles.

ENTRAXE S				ı	Coefficient de l Béton	réduction $\Psi_{s}$ non fissuré
Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
40	0,67					
45	0,69	0,67				
55	0,73	0,71	0,68			
65	0,77	0,75	0,72	0,64	0,63	
85	0,85	0,83	0,78	0,65	0,67	0,60
100	0,92	0,88	0,83	0,71	0,70	0,65
120	1,00	0,96	0,90	0,75	0,74	0,68
130		1,00	0,93	0,77	0,76	0,69
150			1,00	0,81	0,80	0,72
200				0,92	0,90	0,79
250				1,00	1,00	0,87
300						0,94
340						1.00

# $\Psi_{c,N}$ INFLUENCE DE LA DISTANCE AUX BORDS SUR LA CHARGE DE TRACTION POUR LA RUPTURE CONE BETON



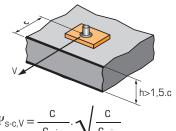
 $c_{min} < c < c_{cr,N}$ 

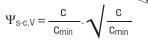
 $c_{cr,N} = h_{ef}$ 

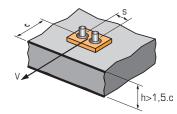
 $\Psi_{\text{c,N}}$  doit être utilisé pour chaque distance aux bords agissant sur le groupe de chevilles.

DISTANCES AU	X BORDS	Coefficient de réduction $\Psi_{\text{c,N}}$ <mark>Béton non fissuré</mark>				
Dimensions	M8	M10	M12	M12	M16	M20
40	0,75					
45	0,81	0,77				
55	0,93	0,88	0,80			
65	1,00	1,00	0,90	0,66	0,65	0,55
85			1,00	0,68	0,76	0,63
90				0,81	0,79	0,65
100				0,87	0,85	0,70
125				1,00	1,00	0,80
150						0,91
170						1,00

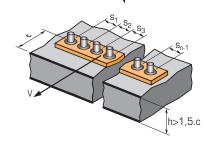
# $\Psi_{ ext{s-c,V}}$ Influence de la distance aux bords sur la charge de cisaillement pour la rupture bord de dalle







$$\Psi_{\text{S-C,V}} = \frac{3.\text{c} + \text{s}}{6.\text{Cmin}} \cdot \sqrt{\frac{\text{c}}{\text{Cmin}}}$$



# ¬ Cas d'une cheville unitaire

									Coe		e réductio éton non	
$\frac{C}{C_{min}}$	1,0	1,2	1,4	1,6	1,8	2,0	2,2	2,4	2,6	2,8	3,0	3,2
$\Psi_{s-c,V}$	1,00	1,31	1,66	2,02	2,41	2,83	3,26	3,72	4,19	4,69	5,20	5,72

#### ¬ Cas d'un groupe de 2 chevilles

		Béton non fissuré										
S Cmin	1,0	1,2	1,4	1,6	1,8	2,0	2,2	2,4	2,6	2,8	3,0	3,2
1,0	0,67	0,84	1,03	1,22	1,43	1,65	1,88	2,12	2,36	2,62	2,89	3,16
1,5	0,75	0,93	1,12	1,33	1,54	1,77	2,00	2,25	2,50	2,76	3,03	3,31
2,0	0,83	1,02	1,22	1,43	1,65	1,89	2,12	2,38	2,63	2,90	3,18	3,46
2,5	0,92	1,11	1,32	1,54	1,77	2,00	2,25	2,50	2,77	3,04	3,32	3,61
3,0	1,00	1,20	1,42	1,64	1,88	2,12	2,37	2,63	2,90	3,18	3,46	3,76
3,5		1,30	1,52	1,75	1,99	2,24	2,50	2,76	3,04	3,32	3,61	3,91
4,0			1,62	1,86	2,10	2,36	2,62	2,89	3,17	3,46	3,75	4,05
4,5				1,96	2,21	2,47	2,74	3,02	3,31	3,60	3,90	4,20
5,0					2,33	2,59	2,87	3,15	3,44	3,74	4,04	4,35
5,5						2,71	2,99	3,28	3,71	4,02	4,33	4,65
6,0						2,83	3,11	3,41	3,71	4,02	4,33	4,65

# ¬ Cas d'un groupe de 3 chevilles et plus

$$\Psi_{\text{s-c,V}} = \frac{3.c \, + \, s_1 \, + \, s_2 \, + \, s_3 \, + \ldots + \, s_{\text{n-1}}}{3.n.c_{\text{min}}} \, . \, \sqrt{\frac{c}{c_{\text{min}}}}$$

Coefficient de réduction  $\Psi_{s-r,v}$