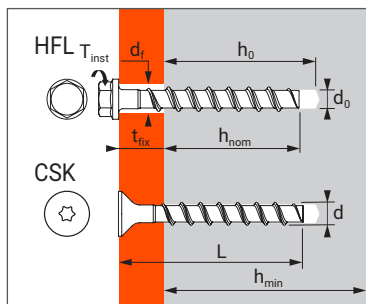


# TAPCON XTREM LT

ACIER INOXYDABLE A4



Vis à béton pour béton fissuré et non fissuré



## CARACTÉRISTIQUES



## CARACTÉRISTIQUES TECHNIQUES

VERSION	GAMME	Profondeur d'ancrage minimum				Profondeur d'ancrage maximum				Ø de filetage	Ø de perçage	Long. totale cheville	Couple de serrage	Code
		Prof. d'enfoncement (mm) $h_{nom,1}$	Épais. maxi. pièce à fixer (mm) $t_{fix}$	Ø de perçage (mm) $h_0$	Épais. mini. du support (mm) $h_{min}$	Prof. d'enfoncement (mm) $h_{nom,2}$	Épais. maxi. pièce à fixer (mm) $t_{fix}$	Ø de perçage (mm) $h_0$	Épais. mini. du support (mm) $h_{min}$	(mm) $d$	(mm) $d_0$	(mm) $L$	(Nm) $T_{inst}$	
HFL	6X50/15	35	15	45	80	45	5	55	80	7,6	6	50	10	058651
	6X60/25-5		25		80		15					60		058652
	8X70/25-5	45	25	55	80	65	5	75	120	10,5	8	70	20	058655
	8X80/35-15		35		80		15					80		058656
	10X90/35-5		35				5					90		058657
	10X100/45-15	55	45	65	100	85	15	95	130	12,5	10	100	40	058658
CSK	10X120/65-35		65				35					120		058659
	8X80/35-15	45	35	55	80	65	15	75	120	10,5	8	80	20	058653
	10X90/35-5	45	35	65	100	85	5	95	130	12,5	10	90	40	058654

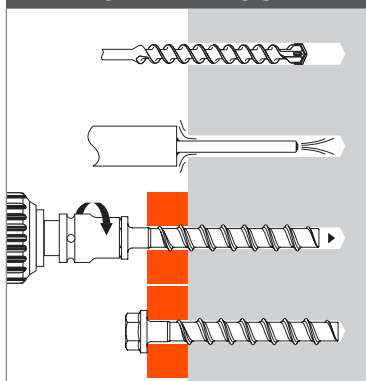
## APPLICATION

- Chemins de câbles
- Equerres
- E-Clips, corne de vache
- TRH clip, suspentes
- Goulottes
- Étais de banche
- Barrières de sécurité temporaires

## PROPRIÉTÉS MÉCANIQUES DES CHEVILLES

DIMENSIONS			Ø6	Ø8	Ø10
$A_s$	[mm <sup>2</sup> ]	Section résistante	20,4	36,3	60,8
$W_{el}$	[mm <sup>3</sup> ]	Module d'inertie en flexion	13,0	30,8	66,9
$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	Moment de flexion caractéristique	10,9	26,0	56,0
$M$	[Nm]	Moment de flexion admissible	5,0	13,0	28,0

## MÉTHODE DE POSE



## ÉPAISSEUR MINIMUM DU SUPPORT, DISTANCES CARACTÉRISTIQUES & DISTANCES MINIMUM

DIMENSIONS		Ø6	Ø6	Ø8	Ø8	Ø10	Ø10
Profondeur d'enfoncement	$h_{nom}$ [mm]	35	45	45	65	55	85
Épaisseur minimum du support	$h_{min}$ [mm]	80	80	80	120	100	130
Distances caractéristiques d'entre axes et de bords garantissant la capacité maximum de la fixation	$C_{cr} \geq$ [mm]	37,5	51,0	48,0	73,5	60,0	97,5
	$S_{cr} \geq$ [mm]	75	102	96	147	120	195
Distances minimum dans béton fissuré et non fissuré	$C_{min}$ [mm]	35	35	35	35	40	40
	for $S \geq$ [mm]	35	35	35	35	40	40
	$S_{min}$ [mm]	35	35	35	35	40	40
	for $C \geq$ [mm]	35	35	35	35	40	40

## RÉSISTANCES CARACTÉRISTIQUES [kN]

Les résistances caractéristiques sont indiquées à titre indicatif et doivent être utilisées en appliquant les coefficients de sécurité.

### TRACTION

#### BÉTON NON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Rupture extraction-glisement dans BÉTON NON FISSURÉ – C20/25			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$N_{Rk,p}$ [kN]	3,5	9,0	11,0
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$N_{Rk,p}$ [kN]	4,0	17,0	25,0

#### BÉTON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Rupture extraction-glisement dans BÉTON FISSURÉ – C20/25			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$N_{Rk,p}$ [kN]	2,5	3,0	6,0
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$N_{Rk,p}$ [kN]	1,5	8,0	17,0

### CISAILLEMENT

#### BÉTON FISSURÉ ET NON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Rupture acier – C20/25 à C50/60			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$V_{Rk,s}$ [kN]	<u>14,0</u>	<u>27,0</u>	<u>45,0</u>

## CHARGES RECOMMANDÉES POUR UNE CHEVILLE EN PLEINE MASSE [kN]

Les charges recommandées sont déterminées à partir des performances de l'ETE, pour une distance d'entre axe  $\geq S_{cr}$  et aux bords libres  $\geq C_{cr}$ .

### TRACTION

#### BÉTON NON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Charges recommandées dans NON BÉTON FISSURÉ – C20/25			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$N_{Rec}$ [kN]	1,7	4,3	5,2
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$N_{Rec}$ [kN]	1,9	8,1	11,9

#### BÉTON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Charges recommandées dans BÉTON FISSURÉ – C20/25			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$N_{Rec}$ [kN]	1,2	1,4	2,9
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$N_{Rec}$ [kN]	0,7	3,8	8,1

$N_{Rec} = \min [N_{Rd,p} ; N_{Rd,c} ; N_{Rd,s}] / \gamma_F ; \gamma_F = 1,4$

### CISAILLEMENT

#### BÉTON FISSURÉ ET NON FISSURÉ

DIMENSIONS	Ø6	Ø8	Ø10
Charges recommandées dans NON BÉTON FISSURÉ – C20/25 à C50/60			
$h_{nom,1}$ [mm]	35	45	55
$h_{nom,2}$ [mm]	45	65	85
$V_{Rec}$ [kN]	<u>8,0</u>	<u>15,4</u>	<u>25,7</u>

$V_{Rec} = V_{Rd,s} / \gamma_F ; \gamma_F = 1,4$

Les résistances à l'état limite ultime (ÉLU) pour charges statiques et sismiques sont déterminées à partir des performances de l'ETE, pour une distance d'entre axe  $\geq S_{cr}$  et aux bords libres  $\geq C_{cr}$ . Pour les applications avec des distances d'entre axes et de bords réduites, nous recommandons d'utiliser le logiciel SPIT i-Expert pour le dimensionnement selon la norme EN 1992-4.



Logiciel SPIT i-Expert pour un dimensionnement SIMPLE et RAPIDE

## RÉSISTANCE À L'ÉLU POUR CHARGES STATIQUES DANS LE BÉTON NON FISSURÉ [kN]

TRACTION				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU dans BÉTON NON FISSURÉ				
$h_{nom,1}$ [mm]		35	45	55
$N_{Rd,uncr}$ [kN]	C20/25	2,3	6,0	7,3
	C40/50	3,3	8,4	10,4
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$N_{Rd,uncr}$ [kN]	C20/25	2,7	11,3	16,7
	C40/50	3,8	15,9	23,6

Les distances  $S_{cr}$  et  $C_{cr}$  doivent être respectées

$N_{Rd,uncr} = \min[N_{Rk,p,uncr} / \gamma_{Mc} ; N_{Rk,s} / \gamma_{Ms,N}]$

$\gamma_{Mc} = 1,5 ; \gamma_{Ms,N} = 1,5$

CISAILLEMENT				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU pour rupture acier				
$h_{nom,1}$ [mm]		35	45	55
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$V_{Rd,s}$ [kN]	$\geq C20/25$	11,2	21,6	36,0

$V_{Rd,s} = V_{Rk,s} / \gamma_{Ms,V}$

$\gamma_{Ms,V} = 1,25$

## RÉSISTANCE À L'ÉLU POUR CHARGES STATIQUES DANS LE BÉTON FISSURÉ [kN]

TRACTION				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU dans BÉTON FISSURÉ				
$h_{nom,1}$ [mm]		35	45	55
$N_{Rd,cr}$ [kN]	C20/25	1,7	2,0	4,0
	C40/50	2,4	2,8	5,7
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$N_{Rd,cr}$ [kN]	C20/25	1,0	5,3	11,3
	C40/50	1,4	7,5	16,0

Les distances  $S_{cr}$  et  $C_{cr}$  doivent être respectées

$N_{Rd,cr} = \min[N_{Rk,p,cr} / \gamma_{Mc} ; N_{Rk,s} / \gamma_{Ms,N}]$

$\gamma_{Mc} = 1,5 ; \gamma_{Ms,N} = 1,5$

CISAILLEMENT				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU pour rupture acier				
$h_{nom,1}$ [mm]		35	45	55
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$V_{Rd,s}$ [kN]	$\geq C20/25$	11,2	21,6	36,0

$V_{Rd,s} = V_{Rk,s} / \gamma_{Ms,V}$

$\gamma_{Ms,V} = 1,25$

## RÉSISTANCE À L'ÉLU POUR CHARGES SISMQUES SELON CATÉGORIE C1 [kN]

TRACTION				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU pour charges sismiques Catégorie C1				
$h_{nom,1}$ [mm]		-	45	55
$N_{Rd,C1}$ [kN]	C20/25	-	2,0	4,0
	C40/50	-	2,8	5,7
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$N_{Rd,C1}$ [kN]	C20/25	1,0	5,7	11,3
	C40/50	1,4	8,0	16,0

Les distances  $S_{cr}$  et  $C_{cr}$  doivent être respectées

$N_{Rd,C1} = \min[N_{Rk,p,eq,C1} / \gamma_{Mc} ; N_{Rk,s,eq,C1} / \gamma_{Ms,N}]$

$\gamma_{Mc} = 1,5 ; \gamma_{Ms,N} = 1,5$

CISAILLEMENT				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU pour charges sismiques Catégorie C1				
$h_{nom,1}$ [mm]		-	45	55
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$V_{Rd,s,C1}$ [kN]	$\geq C20/25$	2,8	8,0	11,2

$V_{Rd,s,C1} = V_{Rk,s,eq,C1} / \gamma_{Ms,V}$

$\gamma_{Ms,V} = 1,25$

## RÉSISTANCE À L'ÉLU EN CAS D'EXPOSITION AU FEU [kN]

TRACTION				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU en fonction des durées d'exposition au feu $\geq C20/25$				
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$N_{Rd,fi}$ R30 [kN]		0,9	2,4	4,4
$N_{Rd,fi}$ R60 [kN]		0,8	1,7	3,3
$N_{Rd,fi}$ R90 [kN]		0,6	1,1	2,3
$N_{Rd,fi}$ R120 [kN]		0,4	0,7	1,7

$N_{Rd,fi} = N_{Rk,s,fi} / \gamma_{M,fi}$

$\gamma_{M,fi} = 1,0$

CISAILLEMENT				
DIMENSIONS		Ø6	Ø8	Ø10
Résistance à l'ÉLU en fonction des durées d'exposition au feu $\geq C20/25$				
$h_{nom,2}$ [mm]		45	65	85
$V_{Rd,fi}$ R30 [kN]		0,9	2,4	4,4
$V_{Rd,fi}$ R60 [kN]		0,8	1,7	3,3
$V_{Rd,fi}$ R90 [kN]		0,6	1,1	2,3
$V_{Rd,fi}$ R120 [kN]		0,4	0,7	1,7

$V_{Rd,fi} = V_{Rk,s,fi} / \gamma_{M,fi}$

$\gamma_{M,fi} = 1,0$