

VGS

Connecteur avec filetage totale à tête évasée

Acier au carbone avec zingage galvanique blanc



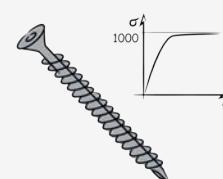
EMBALLAGE

Boîte + notice CE + embout



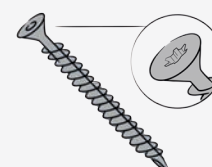
ACIER SPÉCIAL

Filetage profond et acier à haute résistance ($f_{yk} = 1000 \text{ N/mm}^2$) pour hautes performances à la traction



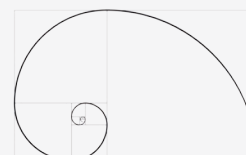
TÊTE ÉVASÉE

Tête évasée pour emploi sur des plaques en acier



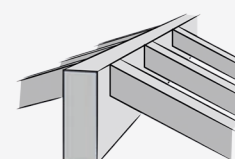
DIAMÈTRES Ø9 et Ø11

Optimisent les dimensions minimales de la poutre à assembler



DOMAINES D'UTILISATION

Assemblages, renforts et accouplements sur bois massif, bois lamellé, X-Lam, LVL, panneaux à base de bois. Classes de service 1 et 2





ACIER - BOIS

L'utilisation du connecteur incliné à 45° en combinaison avec une plaque en acier garantit une haute résistance au glissement et une forte rigidité de l'assemblage



LEVAGE

Le connecteur est idéal pour le levage et le transport d'éléments en bois, grâce à la géométrie de la tête et au filetage performant et à haute résistance à la traction



RENFORT

Associés avec une plaque en acier, le filetage total et la géométrie de la tête permettent d'éviter l'écrasement des fibres du bois à cause de la compression orthogonale

Applications



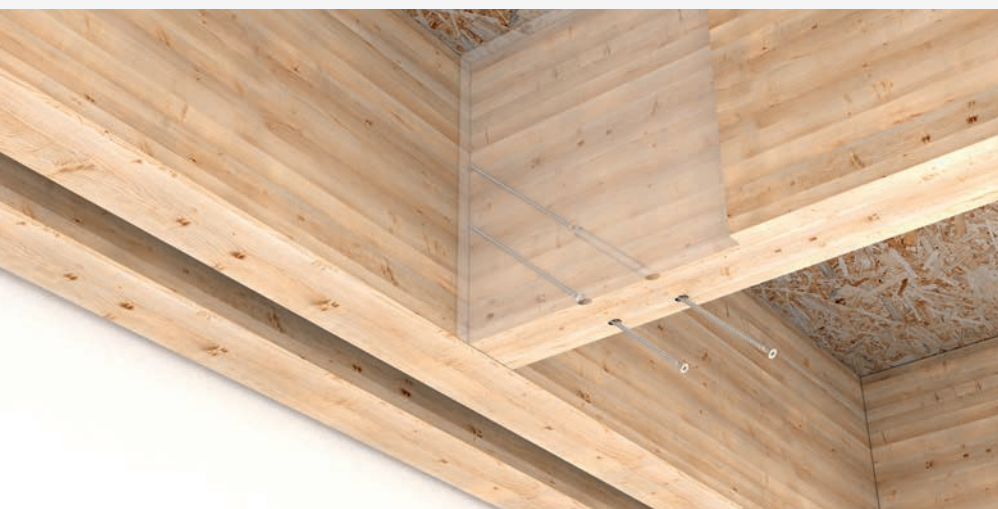
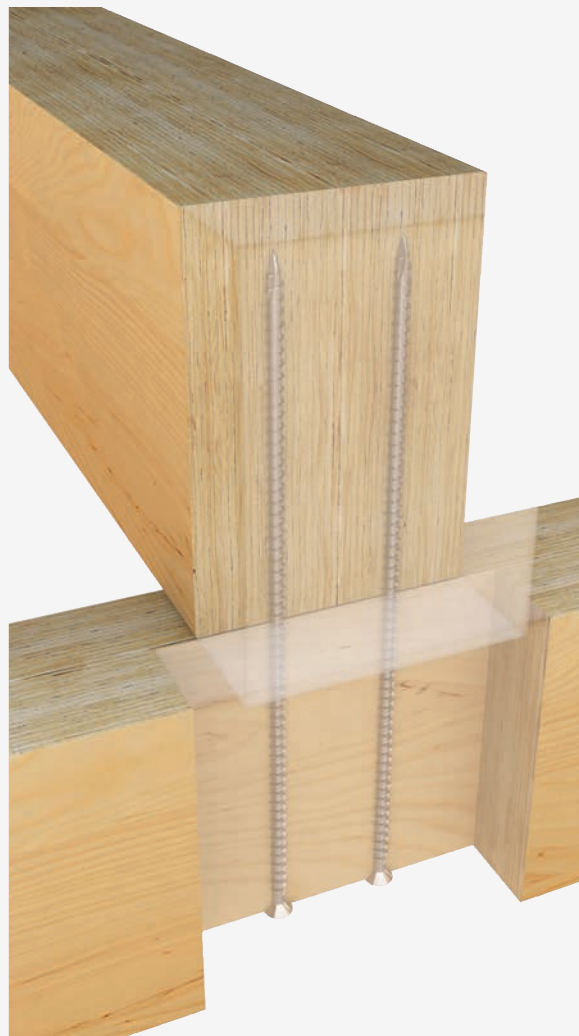
Fixation d'une poutre en bois accrochée à une poutre en acier



Fixation de poutres en bois LVL



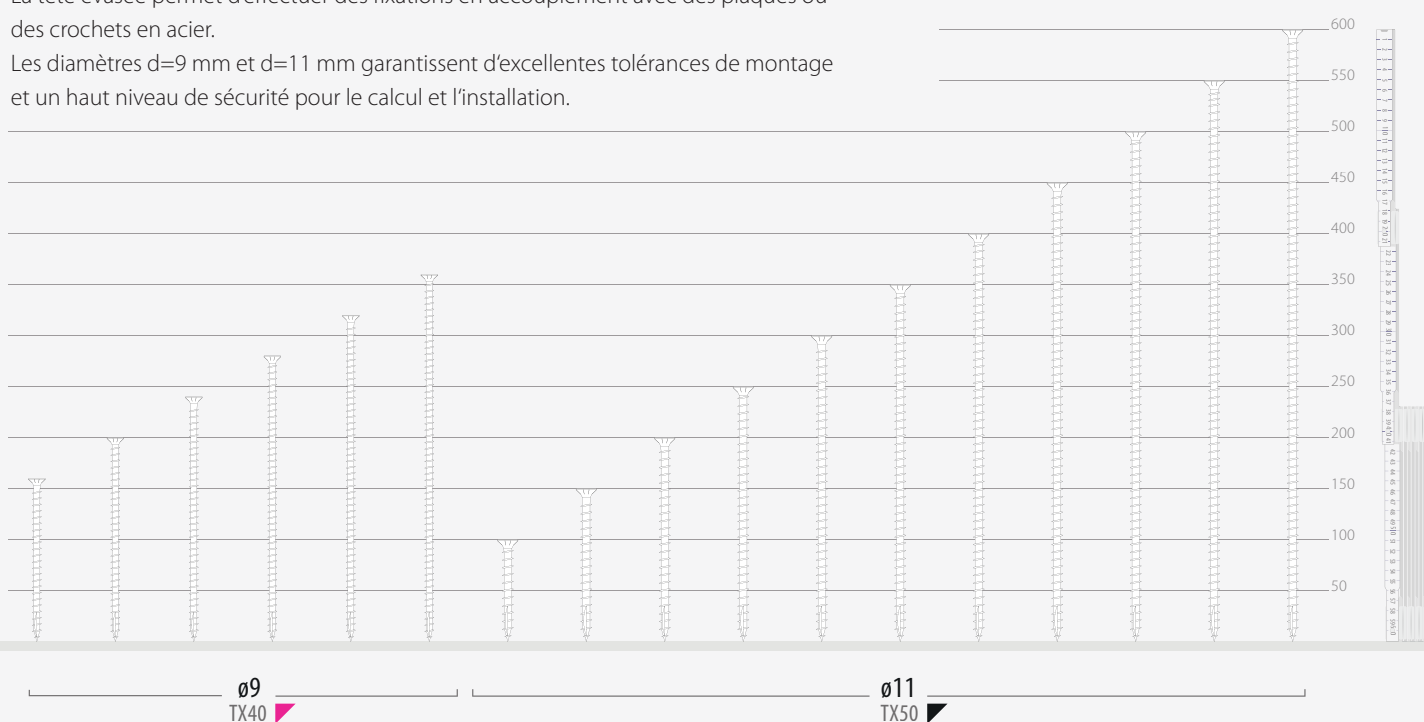
Assemblage escamotable de poutres de grande mesure avec des connecteurs de 11 mm de diamètre



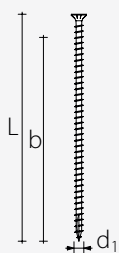
Gamme

La tête évasée permet d'effectuer des fixations en accouplement avec des plaques ou des crochets en acier.

Les diamètres $d=9$ mm et $d=11$ mm garantissent d'excellentes tolérances de montage et un haut niveau de sécurité pour le calcul et l'installation.



Codes et dimensions



d_1 [mm]	code	L [mm]	b [mm]	pc./emb.
9 <i>TX40</i>	VGS9160	160	150	25
	VGS9200	200	190	
	VGS9240	240	230	
	VGS9280	280	270	
	VGS9320	320	310	
	VGS9360	360	350	
11 <i>TX50</i>	VGS11100	100	90	25
	VGS11150	150	140	
	VGS11200	200	190	
	VGS11250	250	240	
	VGS11300	300	290	
	VGS11350	350	340	
	VGS11400	400	390	
	VGS11450	450	440	
	VGS11500	500	490	
	VGS11550	550	540	
	VGS11600	600	590	

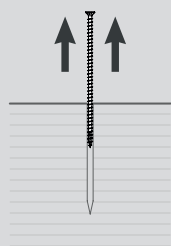
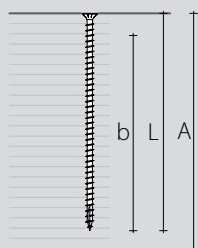
Sur demande, il existe une version en nanorevêtement pour la classe de corrosivité C5.



d_1 VGS	code	d_1 [mm]	d_k [mm]	D [mm]	L [mm]	H [mm]	h_1 [mm]	pc./emb.
9	HUS945	9,5	18	25	35	20	3	25



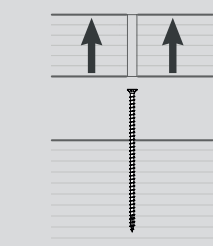
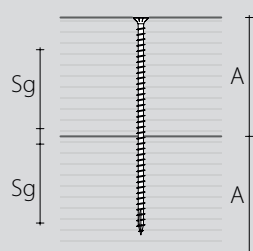
EXTRACTION FILETAGE N_{adm}



EXTRACTION FILETAGE TOTAL N_{adm}

d_1 [mm]	L [mm]	b [mm]	A_{min} [mm]	N_{adm}
9	160	150	170	675 kg
	200	190	210	855 kg
	240	230	250	1035 kg
	280	270	290	1215 kg
	320	310	330	1277 kg ⁽¹⁾
	360	350	370	1277 kg ⁽¹⁾

d_1 [mm]	L [mm]	b [mm]	A_{min} [mm]	N_{adm}
11	100	90	110	495 kg
	150	140	160	770 kg
	200	190	210	1045 kg
	250	240	260	1320 kg
	300	290	310	1595 kg
	350	340	360	1598 kg ⁽¹⁾
	400	390	410	1598 kg ⁽¹⁾
	450	440	460	1598 kg ⁽¹⁾
	500	490	510	1598 kg ⁽¹⁾
	550	540	560	1598 kg ⁽¹⁾
	600	590	610	1598 kg ⁽¹⁾



EXTRACTION FILETAGE PARTIEL N_{adm}

d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	N_{adm}
9	160	65	85	293 kg
	200	85	105	383 kg
	240	105	125	473 kg
	280	125	145	563 kg
	320	145	165	653 kg
	360	165	185	743 kg

d_1 [mm]	L [mm]	b [mm]	A_{min} [mm]	N_{adm}
11	100	35	55	193 kg
	150	60	80	330 kg
	200	85	105	468 kg
	250	110	130	605 kg
	300	135	155	743 kg
	350	160	180	880 kg
	400	185	205	1018 kg
	450	210	230	1155 kg
	500	235	255	1293 kg
	550	260	280	1430 kg
	600	285	305	1568 kg

FORMULES DE CALCUL - EXTRACTION DIN 1052-2:1988

BOIS-BOIS

$$N_{adm} = 0,5 \cdot s_g \cdot d_1$$

d_1 [mm]

s_g [mm]

N_{adm} [kg]

EXEMPLE BOIS-BOIS

VGS 11 x 400 mm

$d_1 = 11$ mm

$s_g = 185$ mm

$$N_{adm} = 0,5 \cdot s_g \cdot d_1$$

$$N_{adm} = 0,5 \cdot 185 \cdot 11 = 1018 \text{ kg}$$

NOTES

- Les valeurs admissibles sont celles de la norme DIN 1052:1988.
- Les valeurs admissibles au cisaillement sont calculées en considérant une longueur d'enfoncement égale à $8 d_1$ à l'exception de (*)
- Les valeurs admissibles à l'extraction sont calculées en considérant que la partie filetée (b ou s_g) est complètement insérée dans le bois.

⁽¹⁾ Atteinte de la force de traction à la rupture de l'acier.

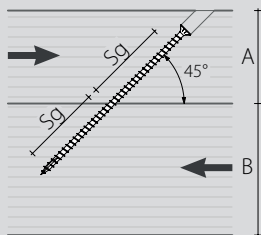
⁽²⁾ Pour réaliser correctement l'assemblage, la tête du connecteur doit être complètement insérée dans la plaque en acier.

La statique du charpentier

VALEURS ADMISSIBLES
DIN 1052:1988

GLISSEMENT V_{adm}

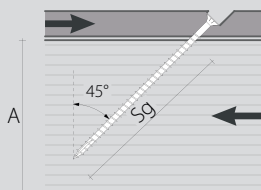
BOIS - BOIS



d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	B_{min} [mm]	V_{adm}
9	160	65	60	75	207 kg
	200	85	75	90	270 kg
	240	105	90	105	334 kg
	280	125	105	120	398 kg
	320	145	120	135	461 kg
	360	165	135	145	525 kg

d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	B_{min} [mm]	V_{adm}
11	100	35	40	55	136 kg
	150	60	60	75	233 kg
	200	85	80	90	331 kg
	250	110	95	110	428 kg
	300	135	115	125	525 kg
	350	160	130	145	622 kg
	400	185	150	160	719 kg
	450	210	165	180	817 kg
	500	235	185	195	914 kg
	550	260	200	215	1011 kg
	600	285	220	230	1108 kg

ACIER - BOIS ⁽²⁾

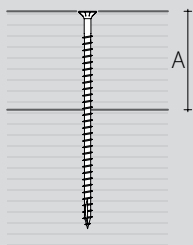


d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	V_{adm}
9	160	140	120	445 kg
	200	180	145	573 kg
	240	220	175	700 kg
	280	260	205	827 kg
	320	300	230	903 kg ⁽¹⁾
	360	340	260	903 kg ⁽¹⁾

d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	V_{adm}
11	100	80	75	311 kg
	150	130	110	506 kg
	200	180	145	700 kg
	250	230	185	894 kg
	300	280	220	1089 kg
	350	330	255	1130 kg ⁽¹⁾
	400	380	290	1130 kg ⁽¹⁾
	450	430	325	1130 kg ⁽¹⁾
	500	480	360	1130 kg ⁽¹⁾
	550	530	395	1130 kg ⁽¹⁾
	600	580	430	1130 kg ⁽¹⁾

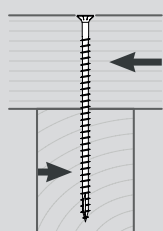
CISAILLEMENT V_{adm}

BOIS - BOIS



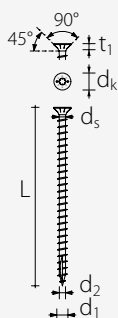
d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A [mm]	V_{adm}
9	160	65*	80	138 kg
	200	85	100	138 kg
	240	105	120	138 kg
	280	125	140	138 kg
	320	145	160	138 kg
	360	165	180	138 kg

d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A [mm]	V_{adm}
11	100	35*	50	206 kg
	150	60*	75	206 kg
	200	85*	100	206 kg
	250	110	125	206 kg
	300	135	150	206 kg
	350	160	175	206 kg
	400	185	200	206 kg
	450	210	225	206 kg
	500	235	250	206 kg
	550	260	275	206 kg
	600	285	300	206 kg



Géométrie et distances minimales

GÉOMÉTRIE ET CARACTÉRISTIQUES MÉCANIQUES

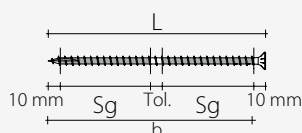


CONNECTEUR VGS

Diamètre nominal	d_1 [mm]	9	11
Diamètre tête	d_k [mm]	16,00	19,30
Diamètre noyau	d_2 [mm]	5,90	6,60
Diamètre tige	d_s [mm]	6,50	7,70
Épaisseur tête	t_1 [mm]	6,50	8,20
Diamètre pré-perçage *	d_v [mm]	5,0	6,0
Mouvement caractéristique d'énervement	M_{yk} [Nmm]	27244,1	45905,4
Paramètre caractéristique de résistance à l'extraction	$f_{ax,k}$ [N/mm ²]	11,7	11,7
Résistance caractéristique à la traction	$f_{tens,k}$ [kN]	25,4	38,0
Résistance caractéristique à l'énervement	f_{yk} [N/mm ²]	1000	1000

(*) Pré-perçage obligatoire pour les connecteurs Ø11 ≥ 400 mm

FILETAGE EFFICACE DE CALCUL



$b = L - 10$ mm représente toute la longueur de la partie filetée.

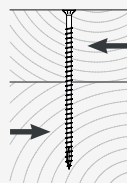
$s_g = (L - 10 \text{ mm} - 10 \text{ mm} - \text{Tol.}) / 2$ représente la demi-longueur de la partie filetée avec tolérance (Tol.) de pose de 10 mm.

Les valeurs d'extraction, de cisaillement et de glissement bois-bois ont été évaluées en positionnant le centre de gravité au niveau du plan de cisaillement et en considérant un filetage efficace égal à s_g .

DISTANCES MINIMALES POUR VIS SOLLICITÉES AU CISAILLEMENT ⁽¹⁾



Angle entre force et fibres $\alpha = 0^\circ$



Angle entre force et fibres $\alpha = 90^\circ$



Angle entre force et fibres $\alpha = 0^\circ$



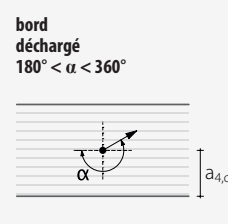
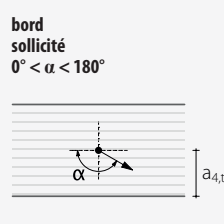
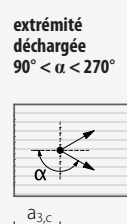
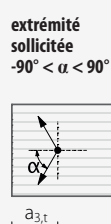
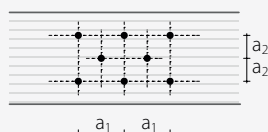
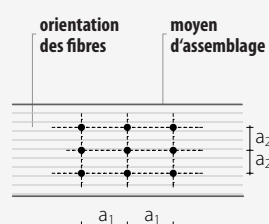
Angle entre force et fibres $\alpha = 90^\circ$

VIS INSÉRÉES SANS PRÉ-PERÇAGE

	9	11	9	11
a_1 [mm]	108	132	45	55
a_2 [mm]	45	55	45	55
$a_{3,t}$ [mm]	135	165	90	110
$a_{3,c}$ [mm]	90	110	90	110
$a_{4,t}$ [mm]	45	55	90	110
$a_{4,c}$ [mm]	45	55	45	55

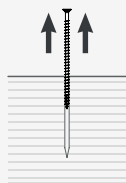
VIS INSÉRÉES AVEC PRÉ-PERÇAGE

	9	11	9	11
a_1 [mm]	45	55	36	44
a_2 [mm]	27	33	36	44
$a_{3,t}$ [mm]	108	132	63	77
$a_{3,c}$ [mm]	63	77	63	77
$a_{4,t}$ [mm]	27	33	63	77
$a_{4,c}$ [mm]	27	33	27	33



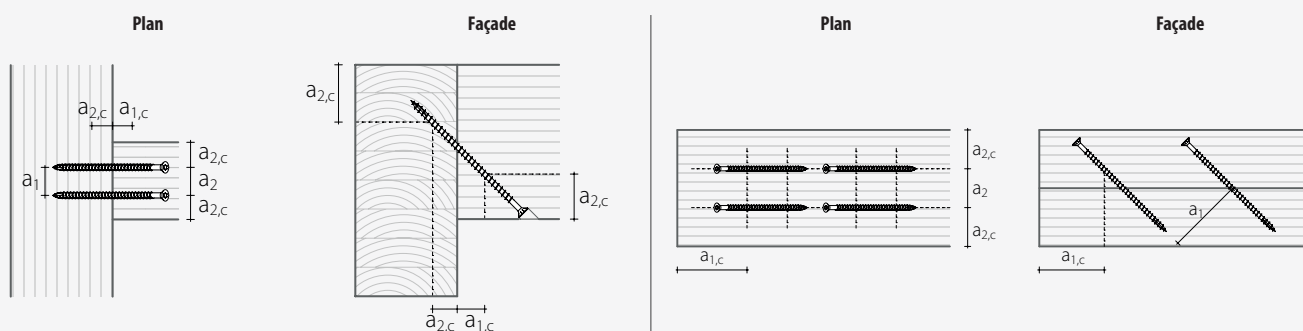
Géométrie et distances minimales

DISTANCES MINIMALES POUR VIS CHARGÉES AXIALEMENT ⁽²⁾

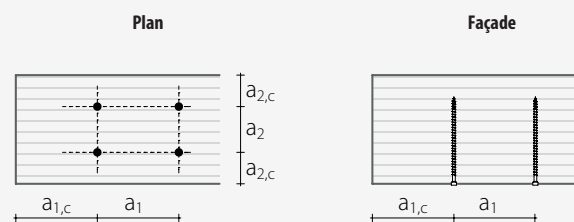


	VIS INSÉRÉES SANS PRÉ-PERÇAGE		VIS INSÉRÉES AVEC PRÉ-PERÇAGE	
	9	11	9	11
a_1 [mm]	45	55	45	55
a_2 [mm]	45	55	45	55
$a_{2,LIM}^{(3)}$ [mm]	23	28	23	28
$a_{1,C}$ [mm]	90	110	90	110
$a_{2,C}$ [mm]	36	44	27	33
a_{CROSS} [mm]	14	17	14	17

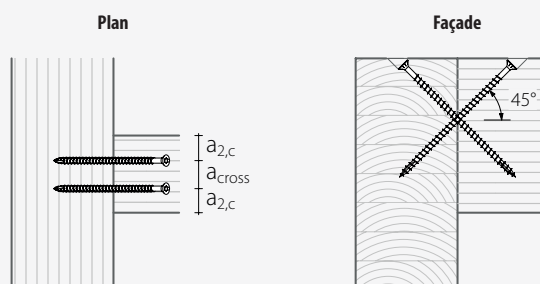
VIS EN TRACTION INSÉRÉES AVEC UN ANGLE α PAR RAPPORT À LA FIBRE



VIS INSÉRÉES AVEC UN ANGLE DE 90° PAR RAPPORT À LA FIBRE



VIS CROISÉES INSÉRÉES AVEC UN ANGLE α PAR RAPPORT À LA FIBRE



NOTES

⁽¹⁾ Les distances minimales sont conformes à la norme EN 1995:2008 en accord avec ETA-11/0030 en considérant une masse volumique des éléments en bois $\rho_k \leq 420 \text{ kg/m}^3$.

⁽²⁾ Les distances minimales pour les connecteurs chargés axialement sont indépendantes de l'angle d'insertion du connecteur et de l'angle de la force par rapport aux fibres, conformément à ETA-11/0030.

⁽³⁾ La distance axiale a_2 peut être réduite jusqu'à $2,5 \cdot d_1$ si, pour chaque connecteur, on maintient une « surface d'assemblage » $a_1 \cdot a_2 = 25 \cdot d_1^2$.

TRACTION ⁽¹⁾ / COMPRESSION ⁽²⁾

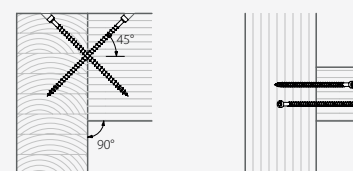
géométrie		extraction du filetage total ⁽³⁾			extraction du filetage partiel ⁽³⁾			traction acier	instabilité
		bois			bois			acier	acier
d ₁ [mm]	L [mm]	b [mm]	A _{min} [mm]	R _{ax,k} [kN]	s _g [mm]	A _{min} [mm]	R _{ax,k} [kN]	R _{tens,k} [kN]	R _{i,k} [kN]
9	160	150	170	16,87	65	85	7,31	25,40	17,20
	200	190	210	21,37	85	105	9,56		
	240	230	250	25,87	105	125	11,81		
	280	270	290	30,36	125	145	14,06		
	320	310	330	34,86	145	165	16,31		
	360	350	370	39,36	165	185	18,56		
11	100	90	110	12,37	35	55	4,81	38,00	21,88
	150	140	160	19,24	60	80	8,25		
	200	190	210	26,12	85	105	11,68		
	250	240	260	32,99	110	130	15,12		
	300	290	310	39,86	135	155	18,56		
	350	340	360	46,73	160	180	21,99		
	400	390	410	53,61	185	205	25,43		
	450	440	460	60,48	210	230	28,86		
	500	490	510	67,35	235	255	32,30		
	550	540	560	74,22	260	280	35,74		
	600	590	610	81,10	285	305	39,17		

CISAILLEMENT

géométrie				bois-bois
d ₁ [mm]	L [mm]	s _g [mm]	A _{min} [mm]	R _{v,k} [kN]
9	160	65	80	5,06
	200	85	100	5,62
	240	105	120	6,19
	280	125	140	6,47
	320	145	160	6,47
	360	165	180	6,47
11	100	35	50	4,22
	150	60	75	6,33
	200	85	100	7,42
	250	110	125	8,28
	300	135	150	9,00
	350	160	175	9,00
	400	185	200	9,00
	450	210	225	9,00
	500	235	250	9,00
	550	260	275	9,00
	600	285	300	9,00

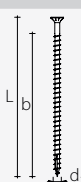
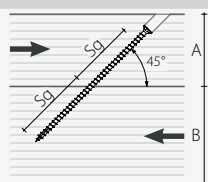
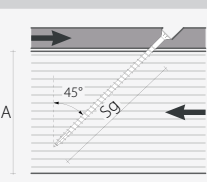
CONNECTEUR CROISÉS

assemblage à angle droit



Le raccordement en cisaillement de poutre principale/poutre secondaire avec des connecteurs VGS croisés est présenté p. 110.

GLISSEMENT (4)

géométrie		bois - bois				acier - bois ⁽⁵⁾			
									
d ₁ [mm]	L [mm]	s _g [mm]	A _{MIN} [mm]	B _{MIN} [mm]	R _{V,k} [kN]	s _g [mm]	A _{MIN} [mm]	R _{V,k} [kN]	R _{tens,k} 45° ⁽⁶⁾ [kN]
9	160	65	60	75	4,70	140	120	10,12	17,96
	200	85	75	90	6,14	180	145	13,01	
	240	105	90	105	7,59	220	175	15,90	
	280	125	105	120	9,04	260	205	18,80	
	320	145	120	135	10,48	300	230	21,69	
	360	165	135	145	11,93	340	260	24,58	
11	100	35	40	55	3,09	80	75	7,07	26,87
	150	60	60	75	5,30	130	110	11,49	
	200	85	80	90	7,51	180	145	15,90	
	250	110	95	110	9,72	230	185	20,32	
	300	135	115	125	11,93	280	220	24,74	
	350	160	130	145	14,14	330	255	29,16	
	400	185	150	160	16,35	380	290	33,58	
	450	210	165	180	18,56	430	325	37,99	
	500	235	185	195	20,76	480	360	42,41	
	550	260	200	215	22,97	530	395	46,83	
	600	285	220	230	25,18	580	430	51,25	

PRINCIPES GÉNÉRAUX

- Les valeurs caractéristiques sont celles de la norme EN 1995:2008, conformément à ETA-11/0030.
- Les valeurs de calcul sont obtenues à partir des valeurs caractéristiques suivantes :

$$R_d = \frac{R_k \cdot k_{mod}}{\gamma_m}$$

Les coefficients γ_m et k_{mod} sont pris en fonction de la réglementation en vigueur utilisée pour le calcul.

- Pour les valeurs de résistance mécanique et pour la géométrie des vis, il a été fait référence à ce qui est reporté dans ETA-11/0030.
- Pour le calcul, la masse volumique des éléments en bois a été estimée à $\rho_k = 380 \text{ kg/m}^3$. Les résistances caractéristiques peuvent être considérées valables, en matière de sécurité, même pour des masses volumiques plus élevées.
- Le dimensionnement et le contrôle des éléments en bois et des plaques en acier doivent être accomplis à part.
- Les résistances caractéristiques au cisaillement sont évaluées pour les vis insérées sans pré-perçage. Si les vis sont insérées avec un pré-perçage, il est possible d'obtenir des valeurs de résistance plus élevées.
- Les valeurs d'extraction, de cisaillement et de glissement ont été évaluées en considérant que le centre de gravité du connecteur est positionné au niveau du plan de cisaillement.
- Les résistances caractéristiques sont évaluées sur du bois massif ou lamellé-collé ; en cas d'assemblages avec des éléments en x-lam, les valeurs de résistance peuvent être différentes et elles doivent être évaluées sur la base des caractéristiques du panneau et de la configuration du raccordement.

NOTES

- ⁽¹⁾ La résistance de conception à la traction du connecteur est la valeur la plus basse entre la résistance de calcul côté bois ($R_{ax,d}$) et la résistance de conception côté acier ($R_{tens,d}$).

$$R_{ax,d} = \min \left\{ \frac{R_{ax,k} \cdot k_{mod}}{\gamma_m}, \frac{R_{tens,k}}{\gamma_{m2}} \right\}$$

- ⁽²⁾ La résistance de conception à la compression du connecteur est la valeur la plus basse entre la résistance de calcul côté bois ($R_{ax,d}$) et la résistance de conception à l'instabilité ($R_{ki,d}$).

$$R_{ax,d} = \min \left\{ \frac{R_{ax,k} \cdot k_{mod}}{\gamma_m}, \frac{R_{ki,k}}{\gamma_{m1}} \right\}$$

- ⁽³⁾ La résistance axiale à l'extraction du filetage a été évaluée en considérant un angle de 90° entre les fibres et le connecteur et pour une longueur de filetage efficace égale à b ou s_g . Pour les valeurs intermédiaires de s_g , il est possible d'effectuer une interpolation linéaire.

- ⁽⁴⁾ La résistance axiale à l'extraction du filetage a été évaluée en considérant un angle de 45° entre les fibres et le connecteur et pour une longueur de filetage efficace égale à s_g .

- ⁽⁵⁾ La résistance de conception au glissement du connecteur est la valeur la plus basse entre la résistance de calcul côté bois ($R_{V,d}$) et la résistance de conception côté acier ($R_{tens,d 45^\circ}$).

$$R_{V,d} = \min \left\{ \frac{R_{V,k} \cdot k_{mod}}{\gamma_m}, \frac{R_{tens,k 45^\circ}}{\gamma_{m2}} \right\}$$

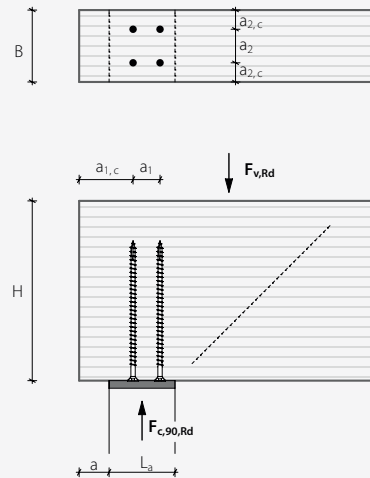
Pour réaliser correctement l'assemblage, la tête du connecteur doit être complètement insérée dans la plaque en acier.

- ⁽⁶⁾ La résistance à la traction du connecteur a été évaluée en considérant un angle de 45° entre les fibres et le connecteur.

Exemple de calcul: rencement appui du poutre soumis à la compression orthogonale aux fibres

DONNÉES DE CONCEPTION

B = 200 mm	$F_{v,Rd} = 98,3 \text{ kN}$
H = 520 mm	$F_{c,90,Rd} = 98,3 \text{ kN}$
a = 25 mm	Classe de service = 1
$L_a = 200 \text{ mm}$	Durée de la charge = moyenne
Bois GL24h ($\rho_k = 380 \text{ kg/m}^3$)	



VÉRIFICATION AU CISAILLEMENT À L'APPUI (EN 1995:2008) : $\tau_d \leq f_{v,d}$

$$\tau_d = \frac{1,5 \cdot F_{v,Rd}}{B \cdot H}$$

$$\tau_d = 1,42 \text{ N/mm}^2$$

$$f_{v,k} = 2,70 \text{ N/mm}^2$$

EN 1995:2008

$$k_{mod} = 0,8$$

$$\gamma_m = 1,25$$

$$f_{v,d} = 1,73 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau_d \leq f_{v,d} \rightarrow 1,42 < 1,73 \text{ N/mm}^2 \quad \text{Vérification satisfaite}$$

Italia - NTC 2008

$$k_{mod} = 0,8$$

$$\gamma_m = 1,45$$

$$f_{v,d} = 1,49 \text{ N/mm}^2$$

$$\tau_d \leq f_{v,d} \rightarrow 1,42 < 1,49 \text{ N/mm}^2 \quad \text{Vérification satisfaite}$$

VÉRIFICATION DE LA COMPRESSION ORTHOGONALE À L'APPUI - POUTRE SANS RENFORT (EN 1995:2008): $\sigma_{c,90,d} \leq k_{c,90} \cdot f_{c,90,d}$

$$l_{ef,1} = L_a + a + 30$$

$$\sigma_{c,90,d} = \frac{F_{v,Rd}}{B \cdot l_{ef,1}}$$

$$l_{ef,1} = 255 \text{ mm}$$

$$\sigma_{c,90,d} = 1,93 \text{ N/mm}^2$$

$$k_{c,90} = 1,00$$

$$f_{c,90,k} = 2,70 \text{ N/mm}^2$$

EN 1995:2008

$$k_{mod} = 0,8$$

$$\gamma_m = 1,25$$

$$f_{c,90,d} = 1,73 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{c,90,d} \leq k_{c,90} \cdot f_{c,90,d} \rightarrow 1,93 > 1,73 \text{ N/mm}^2$$

Vérification non satisfaite
Renfort nécessaire

Italia - NTC 2008

$$k_{mod} = 0,8$$

$$\gamma_m = 1,45$$

$$f_{c,90,d} = 1,49 \text{ N/mm}^2$$

$$\sigma_{c,90,d} \leq k_{c,90} \cdot f_{c,90,d} \rightarrow 1,93 > 1,49 \text{ N/mm}^2$$

Vérification non satisfaite
Renfort nécessaire

VÉRIFICATION DE LA COMPRESSION ORTHOGONALE À L'APPUI - POUTRE AVEC RENFORT (EN 1995:2008 e ETA-11/0030) : $F_{c,90,Rd} \leq R_{c,90,Rd}$

$$R_{c,90,Rd} = \min \left\{ \begin{array}{l} k_{c,90} \cdot B \cdot l_{ef,1} \cdot f_{c,90,d} + n \cdot R_{ax,Rd} \\ B \cdot l_{ef,2} \cdot f_{c,90,d} \end{array} \right.$$

CHOIX DU CONNECTEUR DE RENFORCEMENT

VGS 9 x 360 mm

L = 360 mm

b = 350 mm

$n_0 = 2$

$n_{90} = 2$

$n = n_0 \cdot n_{90} = 4$

$$l_{ef,2} = L + (n_0 - 1) \cdot a_1 + \min(a_{1,CG}; L) \quad l_{ef,2} = 495 \text{ mm}$$

Les distances minimales pour le positionnement des connecteurs sont indiquées dans le tableau de la page 143.

$$R_{ax,Rd} = \min \left\{ \begin{array}{l} R_{ax,d} = \frac{R_{ax,a,Rk} \cdot k_{mod}}{\gamma_m} \\ R_{ki,d} = \frac{R_{ki,k}}{\gamma_{m1}} \end{array} \right. \quad \begin{array}{l} R_{ax,90^\circ,Rk} = 39,36 \text{ kN} \\ R_{ki,k} = 17,20 \text{ kN} \end{array}$$

Les résistances à la compression des connecteurs présentement calculées sont présentées dans le tableau de la page 144.

EN 1995:2008

$k_{mod} = 0,8$

$\gamma_m = 1,3$

$\gamma_{m1} = 1,00$

$R_{ax,90^\circ,Rd} = 24,22 \text{ kN}$

$R_{ki,d} = 17,20 \text{ kN}$

$R_{ax,Rd} = 17,20 \text{ kN}$

Italia - NTC 2008

$k_{mod} = 0,8$

$\gamma_m = 1,5$

$\gamma_{m1} = 1,05$

$R_{ax,90^\circ,Rd} = 20,99 \text{ kN}$

$R_{ki,d} = 16,38 \text{ kN}$

$R_{ax,Rd} = 16,38 \text{ kN}$

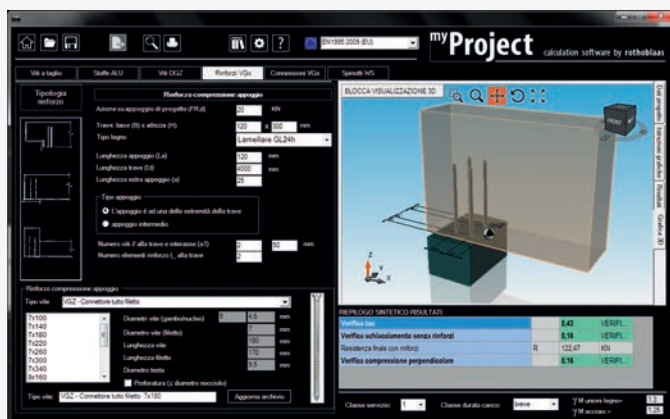
$$R_{c,90,Rd} = \min \left\{ \begin{array}{l} k_{c,90} \cdot B \cdot l_{ef,1} \cdot f_{c,90,d} + n \cdot R_{ax,Rd} \\ B \cdot l_{ef,2} \cdot f_{c,90,d} \end{array} \right.$$

$R_{c,90,Rd} = 156,93 \text{ kN}$

$F_{c,90,Rd} \leq R_{c,90,Rd} \rightarrow 98,3 < 156,93 \text{ kN}$ Vérification satisfaite

$R_{c,90,Rd} = 141,50 \text{ kN}$

$F_{c,90,Rd} \leq R_{c,90,Rd} \rightarrow 98,3 < 141,50 \text{ kN}$ Vérification satisfaite



Pour des configurations de calcul différentes, le logiciel myProject est disponible (www.rothoblaas.com).