

VGS

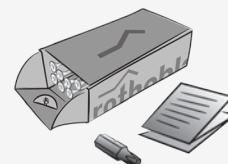
Conector rosca total de cabeza avellanada

Acero al carbono con zincado galvanizado blanco



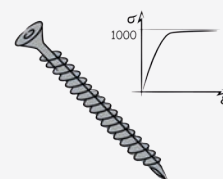
EMBALAJE

Caja + papel CE + punta doble para atornillar



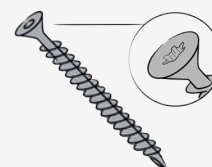
ACERO ESPECIAL

Roscado profundo y acero de alta resistencia ($f_{y,k} = 1000 \text{ N/mm}^2$) para alto rendimiento a la tracción



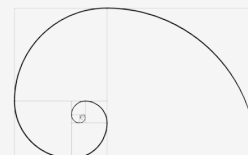
CABEZA AVELLANADA

Cabeza avellanada para el uso sobre placas de acero



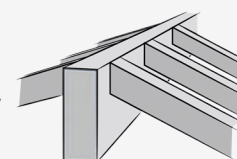
DIÁMETROS Ø9 e Ø11

Optimizan las dimensiones mínimas de la viga a empalmar



CAMPOS DE APLICACIÓN

Uniones, refuerzos y acoplamientos en madera maciza, madera laminada, X-Lam, LVL, paneles de madera. Clases de servicio 1 y 2.





ACERO - MADERA

El uso del conector inclinado en 45° en combinación con una placa de acero garantiza una alta resistencia al desplazamiento y a la rigidez de la unión



LEVANTAMIENTO

El conector es ideal para el levantamiento y el transporte de elementos de madera gracias a la geometría de la cabeza y a la rosca con alto rendimiento a una elevada resistencia a tracción



REFUERZO

La rosca total y la geometría de la cabeza, en combinación con una placa de acero, permiten evitar el aplastamiento de las fibras de la madera por compresión ortogonal

Aplicaciones



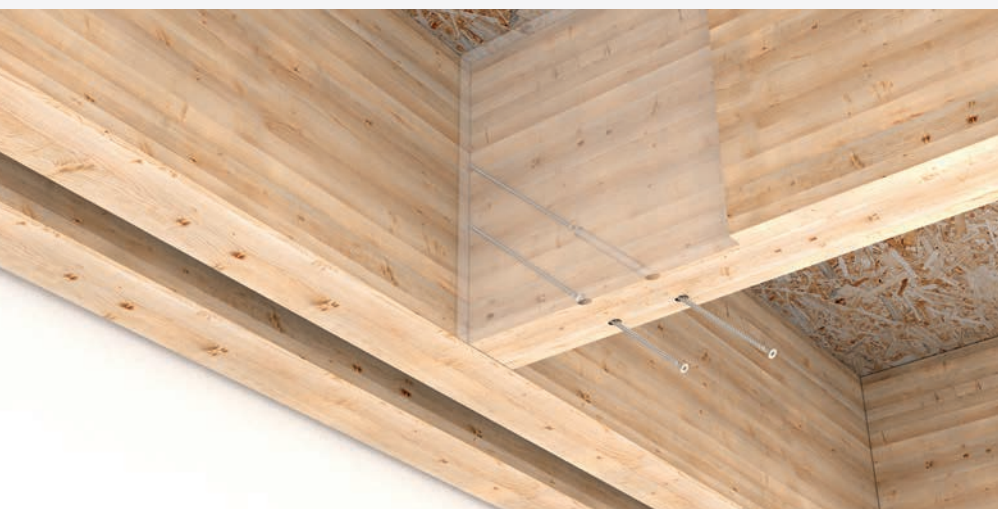
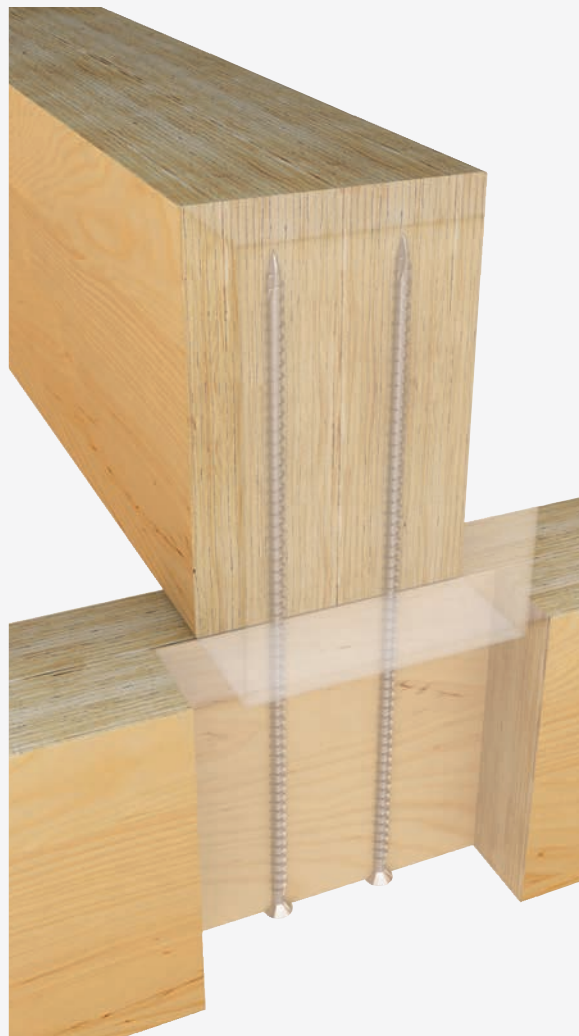
Fijación de la viga de madera colgada a una viga de acero



Fijación de vigas de madera LVL

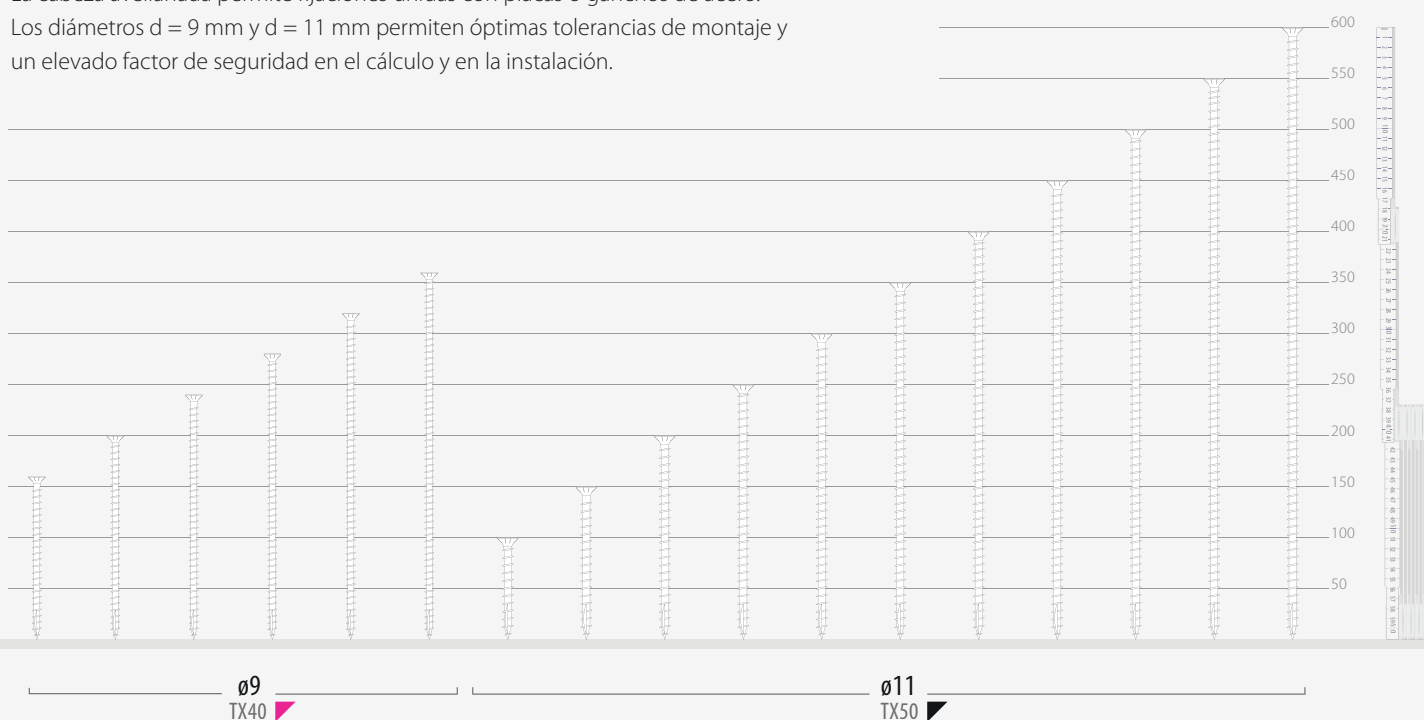


Unión oculta de vigas de grandes medidas con conectores de diámetro de 11 mm.

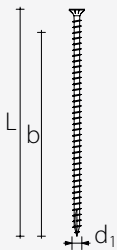


Gama

La cabeza avellanada permite fijaciones unidas con placas o ganchos de acero.
Los diámetros $d = 9$ mm y $d = 11$ mm permiten óptimas tolerancias de montaje y un elevado factor de seguridad en el cálculo y en la instalación.

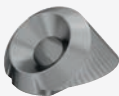


Códigos y dimensiones



d ₁ [mm]	código	L [mm]	b [mm]	unid./cajas
9 TX40	VGS9160	160	150	25
	VGS9200	200	190	
	VGS9240	240	230	
	VGS9280	280	270	
	VGS9320	320	310	
	VGS9360	360	350	
11 TX50	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	

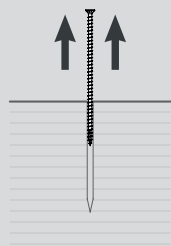
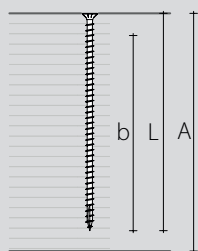
Bajo pedido está disponible en versión nanocoating para la clase de corrosión C5.



d ₁ VGS	código	d ₁ [mm]	d _k [mm]	D [mm]	L [mm]	H [mm]	h ₁ [mm]	unid./cajas
9	HUS945	9,5	18	25	35	20	3	25



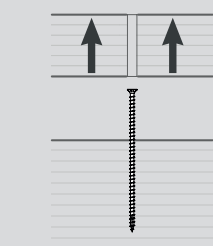
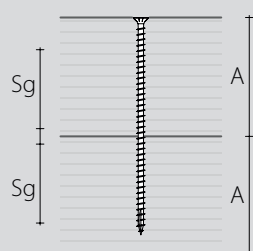
EXTRACCIÓN ROSCA N_{adm}



EXTRACCIÓN ROSCA 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⁾



EXTRACCIÓN ROSCA PARCIAL 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

FÓRMULAS DE CÁLCULO DIN 1052-2:1988

MADERA-MADERA

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

d_1 [mm]

s_g [mm]

N_{adm} [kg]

EJEMPLO MADERA MADERA

VGS 11 x 400 mm

$d_1 = 11$ mm

$s_g = 185$ mm

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

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

NOTAS

- Los valores admisibles según normativa DIN 1052:1988
- Los valores admisibles de resistencia al corte se calculan considerando una longitud de penetración equivalente a 8 d_1 con excepción de (*)
- Los valores admisibles a la extracción se calculan considerando la parte roscada (b o s_g) completamente introducida en el elemento de madera.

⁽¹⁾ Alcance de la fuerza de tracción a rotura del acero.

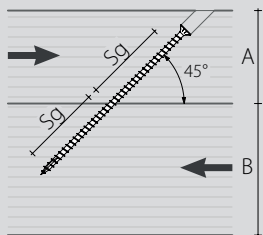
⁽²⁾ Para una correcta realización de la unión, la cabeza del conector debe insertarse completamente en la placa de acero.

La estática del carpintero

VALORES ADMISIBLES
DIN 1052:1988

DESPLAZAMIENTO V_{adm}

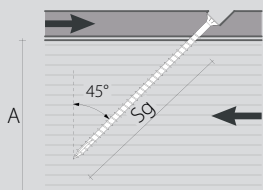
MADERA - MADERA



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

ACERO - MADERA ⁽²⁾

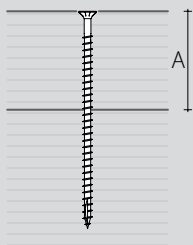


d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A_{min} [mm]	V_{adm}
9	160	140	120	445 kg
	200	180	145	573 kg
	240	220	175	700 kg
	280	260	205	827 kg
	320	300	230	903 kg ⁽¹⁾
	360	340	260	903 kg ⁽¹⁾

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⁾

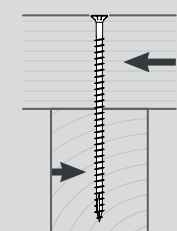
CORTE V_{adm}

MADERA - MADERA



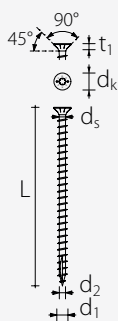
d_1 [mm]	L [mm]	s_g [mm]	A [mm]	V_{adm}
9	160	65*	80	138 kg
	200	85	100	138 kg
	240	105	120	138 kg
	280	125	140	138 kg
	320	145	160	138 kg
	360	165	180	138 kg

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



Geometría y distancias mínimas

GEOMETRÍA Y CARACTERÍSTICAS MECÁNICAS

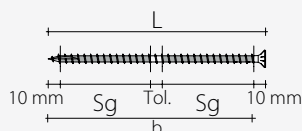


CONECTOR VGS

Diámetro nominal	d_1 [mm]	9	11
Diámetro cabeza	d_k [mm]	16,00	19,30
Diámetro núcleo	d_2 [mm]	5,90	6,60
Diámetro cuello	d_s [mm]	6,50	7,70
Espesor cabeza	t_1 [mm]	6,50	8,20
Diámetro pre-agujero *	d_v [mm]	5,0	6,0
Momento plástico característico	M_{yk} [Nmm]	27244,1	45905,4
Parámetro característico de resistencia a extracción	$f_{ax,k}$ [N/mm ²]	11,7	11,7
Resistencia característica de tracción	$f_{tens,k}$ [kN]	25,4	38,0
Resistencia característica de esfuerzo plástico	f_{yk} [N/mm ²]	1000	1000

(*) obligación de pre-agujero para conectores Ø11 ≥ 400 mm

ROSCA EFICAZ DE CÁLCULO

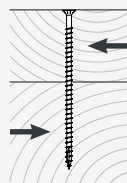


$b = L - 10$ mm representa toda la longitud de la parte roscada.

$S_g = (L - 10 \text{ mm} - 10 \text{ mm} - \text{Tol.}) / 2$ es la semilongitud de la parte roscada, al neto de una tolerancia (tol.) de colocación de 10 mm.

Los valores de la extracción, de corte y de desplazamiento han sido evaluados mediante la colocación del baricentro del conector en correspondencia del plano de corte y considerando una rosca eficaz igual a S_g .

DISTANCIA MÍNIMA PARA TORNILLOS SOLICITADOS AL CORTE ⁽¹⁾



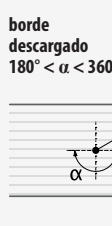
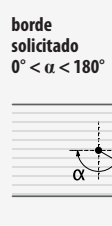
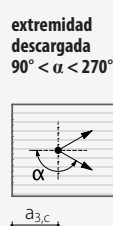
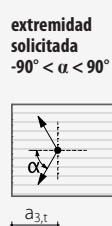
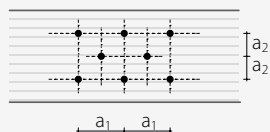
Ángulo entre fuerza y fibra $\alpha = 0^\circ$ Ángulo entre fuerza y fibra $\alpha = 90^\circ$

Ángulo entre fuerza y fibra $\alpha = 0^\circ$ Ángulo entre fuerza y fibra $\alpha = 90^\circ$

TORNILLOS INSERTADO SIN PRE-AGUJERO

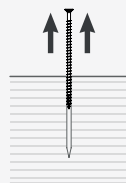
TORNILLOS INSERTADO CON PRE-AGUJERO

	9	11	9	11	9	11	9	11
a_1 [mm]	108	132	45	55	45	55	36	44
a_2 [mm]	45	55	45	55	27	33	36	44
$a_{3,t}$ [mm]	135	165	90	110	108	132	63	77
$a_{3,c}$ [mm]	90	110	90	110	63	77	63	77
$a_{4,t}$ [mm]	45	55	90	110	27	33	63	77
$a_{4,c}$ [mm]	45	55	45	55	27	33	27	33



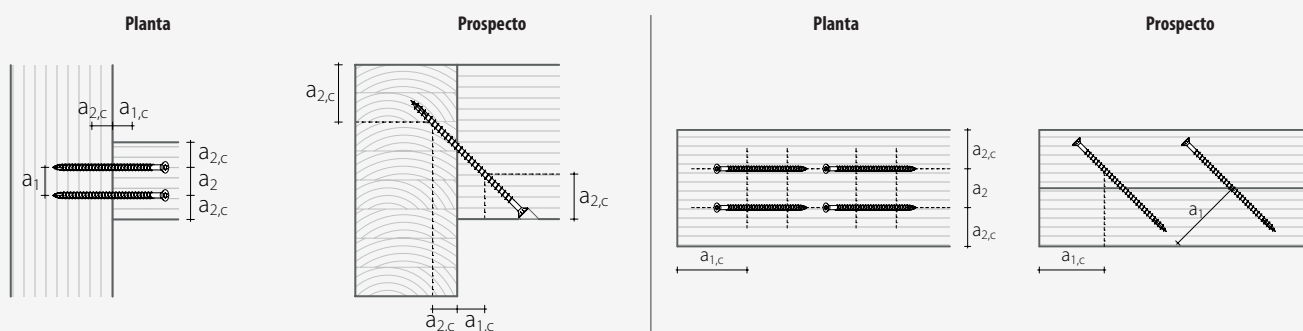
Geometría y distancias mínimas

DISTANCIAS MÍNIMAS PARA TORNILLOS CARGADOS AXIALMENTE ⁽²⁾

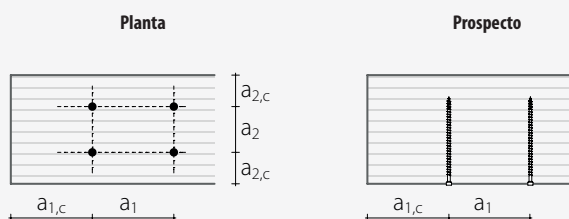


	TORNILLOS INSERTADO SIN PRE-AGUJERO		TORNILLOS INSERTADO CON PRE-AGUJERO	
	9	11	9	11
a_1 [mm]	45	55	45	55
a_2 [mm]	45	55	45	55
$a_{2,LIM}^{(3)}$ [mm]	23	28	23	28
$a_{1,C}$ [mm]	90	110	90	110
$a_{2,C}$ [mm]	36	44	27	33
a_{CROSS} [mm]	14	17	14	17

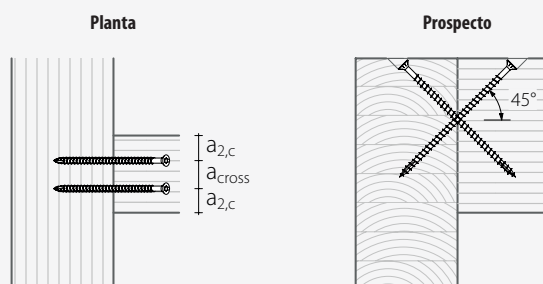
TORNILLOS EN TRACCIÓN INSERTADOS CON UN ÁNGULO α CON RESPECTO A LA FIBRA



TORNILLOS INSERTADOS CON UN ÁNGULO DE 90° CON RESPECTO A LA FIBRA



TORNILLOS CRUZADOS INSERTADOS CON UN ÁNGULO α CON RESPECTO A LA FIBRA



NOTAS

⁽¹⁾ Las distancias mínimas están en línea con la norma EN 1995:2008 conforme con ETA-11/0030 considerando una masa volúmica de los elementos de madera iguales a $\rho_k \leq 420 \text{ kg/m}^3$.

⁽²⁾ Las distancias mínimas para conectores cargados axialmente son independientes del ángulo de inserción del conector y del ángulo de la fuerza respecto a las fibras, según ETA-11/0030.

⁽³⁾ La distancia axial a_2 puede reducirse hasta $2,5 \cdot d_1$ si por cada conector se mantiene un "superficie de unión" $a_1 \cdot a_2 = 25 \cdot d_1^2$

TRACCIÓN ⁽¹⁾ / COMPRESIÓN ⁽²⁾

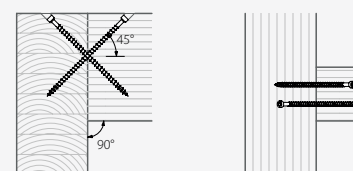
geometría		extracción rosca total ⁽³⁾			extracción rosca parcial ⁽³⁾			tracción acero	inestabilidad
		madera			madera			acero	acero
d ₁ [mm]	L [mm]	b [mm]	A _{min} [mm]	R _{ax,k} [kN]	s _g [mm]	A _{min} [mm]	R _{ax,k} [kN]	R _{tens,k} [kN]	R _{ti,k} [kN]
9	160	150	170	16,87	65	85	7,31	25,40	17,20
	200	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		

CORTE

geometría				madera-madera
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

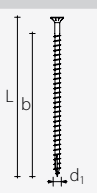
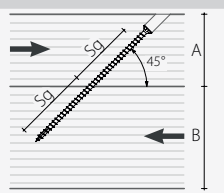
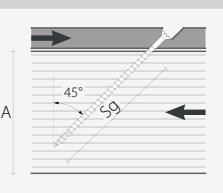
CONECTORES CRUZADOS

unión a ángulo recto



La conexión al corte de viga principal/viga secundaria con conectores VGS cruzados se muestran a página 110.

DESPLAZAMIENTO ⁽⁴⁾

geometría		madera-madera				acero - madera ⁽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	

PRINCIPIOS GENERALES

- „Los valores característicos respetan la normativa EN 1995:2008 conforme con ETA-11/0030.“
- Los valores de proyecto se obtienen a partir de los valores característicos de la siguiente manera:

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

Los coeficientes γ_m e k_{mod} deben asumirse en función de la normativa vigente utilizada para el cálculo.

- Para los valores de resistencia mecánica y para la geometría de los tornillos se han tomado como referencia las indicaciones de ETA-11/0030.
- En la fase de cálculo se ha considerado una masa volúmica de los elementos de madera equivalente a $\rho_k = 380 \text{ kg/m}^3$. Las resistencias características se pueden considerar válidas, a favor de la seguridad, también en masas volúmicas superiores.
- El dimensionamiento y el control de los elementos de madera y de las placas de acero deben efectuarse por separado.
- Las resistencias características al corte se evalúan para tornillos introducidos sin pre-agujero; en caso de introducir tornillos con pre-agujero se pueden obtener valores de resistencia superiores.
- Los valores de la extracción, de corte y de desplazamiento madera-madera han sido evaluados mediante la colocación del baricentro del conector en correspondencia del plano de corte.
- Las resistencias características se evalúan sobre madera maciza o laminada; en caso de uniones con elementos x-lam los valores de resistencia pueden diferir y deben evaluarse basándose en las características del panel y de la configuración de la conexión.

NOTAS

- ⁽¹⁾ La resistencia de proyecto a tracción del conector es la más pequeña entre la resistencia de proyecto de la madera ($R_{ax,d}$) y la resistencia de proyecto del acero ($R_{tens,d}$).

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

- ⁽²⁾ La resistencia de proyecto a compresión del conector es la más pequeña entre la resistencia de proyecto de la madera ($R_{ax,d}$) y la resistencia de proyecto a la inestabilidad ($R_{ki,d}$).

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

- ⁽³⁾ La resistencia axial a la extracción de la rosca se ha evaluado considerando un ángulo de 90° entre las fibras y el conector y con una longitud de rosca eficaz igual a b o s_g . Para valores intermedios de s_g se puede interpolar linealmente.

- ⁽⁴⁾ La resistencia axial a la extracción de la rosca se ha evaluado considerando un ángulo de 45° entre las fibras y el conector y con una longitud de rosca eficaz igual a s_g .

- ⁽⁵⁾ La resistencia de proyecto a desplazamiento del conector es la más pequeña entre la resistencia de proyecto de la madera ($R_{V,d}$) y la resistencia de proyecto del acero ($R_{tens,d 45^\circ}$).

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

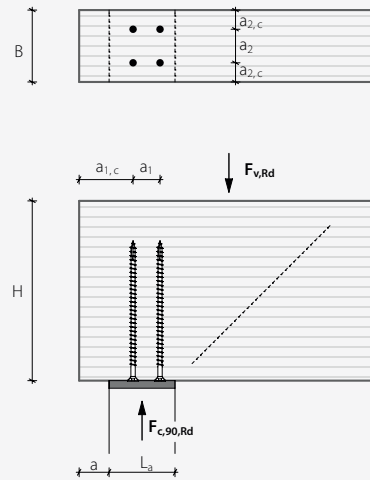
Para una correcta realización de la unión, la cabeza del conector debe insertarse completamente en la chapa de acero.

- ⁽⁶⁾ La resistencia a la tracción del conector se ha evaluado considerando un ángulo de 45° entre la fibra y el conector.

Ejemplo de cálculo: refuerzo viga a compresión ortogonal a las fibras

DATOS DE PROYECTO

B = 200 mm	$F_{v,Rd} = 98,3 \text{ kN}$
H = 520 mm	$F_{c,90,Rd} = 98,3 \text{ kN}$
a = 25 mm	Clase de servicio = 1
$L_a = 200 \text{ mm}$	Duración de la carga = media
Madera GL24h ($\rho_k = 380 \text{ kg/m}^3$)	



COMPROBACIÓN DEL CORTE AL APOYO (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

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

$$\gamma_m = 1,25$$

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

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

Italia - NTC 2008

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

$$\gamma_m = 1,45$$

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

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

COMPROBACIÓN DE LA COMPRESIÓN ORTOGONAL AL APOYO - VIGA SIN REFUERZO (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

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

$$\gamma_m = 1,25$$

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

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

Verificación no conforme
Necesidad de refuerzo

Italia - NTC 2008

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

$$\gamma_m = 1,45$$

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

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

Verificación no conforme
Necesidad de refuerzo

COMPROBACIÓN DE LA COMPRESIÓN ORTOGONAL AL APOYO - VIGA CON REFUERZO (EN 1995:2008 y ETA-11/0030): $F_{c,90,Rd} \leq R_{c,90,Rd}$

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

ELECCIÓN DEL CONECTOR DE REFUERZO

VGS 9 x 360 mm $n_0 = 2$

$$L = 360 \text{ mm} \quad n_{90} = 2$$
$$n = n_0 \cdot n_{90} = 4$$
$$n_{90} = 2$$
$$n = n_0 \cdot n_{90} = 4$$

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

Las distancias mínimas para la colocación de los conectores se muestran en la tabla de la pág. 143.

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

Las resistencias a la compresión de los conectores aquí calculadas se muestran en la tabla de la pág. 144.

EN 1995:2008 | Italia - NTC 2008

 $k_{\text{mod}} = 0,8$ $\gamma_m = 1,3$ $\gamma_{m1} = 1,00$ $R_{ax, 90^\circ R_d} = 24,22 \text{ kN}$ $R_{k,d} = 16,38 \text{ kN}$
$$R_{ax,Rd} = 17,20 \text{ kN}$$

Italia - NTC 2008

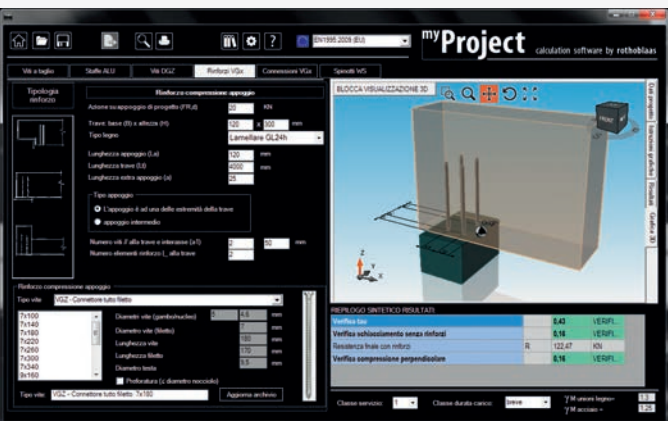
$$k_{\text{mod}} = 0,8$$
$$\gamma_m = 1,5$$
$$\gamma_{m1} = 1,05$$
$$R_{ax, 90^\circ R_d} = 20,99 \text{ kN}$$
$$R_{k1,d} = 16,38 \text{ kN}$$
$$R_{ax,Rd} = 16,38 \text{ kN}$$

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

$$R_{c,90,Rd} = 156,93 \text{ kN} \quad | \quad R_{c,90,Rd} = 141,50 \text{ kN}$$
$$R_{c,90,Rd} = 141,50 \text{ kN}$$

$$F_{c,90,Rd} \leq R_{c,90,Rd} \rightarrow 98,3 < 156,93 \text{ kN} \quad \text{Verificación conforme}$$

$$F_{C,90,Rd} \leq R_{C,90,Rd} \rightarrow 98,3 < 141,50 \text{ kN} \quad \text{Verificación conforme}$$



Para configuraciones de cálculo diferentes tenemos disponible el software myProject.
(www.rothoblaas.com)