

Nachweis Zugstoß

nach DIN EN 1995-1-1:2010-12 und Nationalem Anhang DIN EN 1995-1-1/NA:2013-08

Anschluss & Geometrie

2-schnittige Stabdübelverbindung mit innenliegenden Schlitzblechen

Holzart: Brettschichtholz

Festigkeit: GL24h nach DIN EN 14080:2013-09

Breite b : 160 mm

Höhe h : 240 mm

Seitenholzdicke t_1 : 76 mm

Stahlsorte (Blech): S 235

Stahlblechdicke t_s : 8 mm

Stahlsorte (SDÜ): S 235

Durchmesser d : 16 mm

Reihen \parallel zur Faser n : 3

Reihen \perp zur Faser m : 3

Verbindungsmitteleabstände:

a_1 : 80 mm

a_2 : 50 mm

$a_{3,t}$: 115 mm

$a_{4,c}$: 70 mm

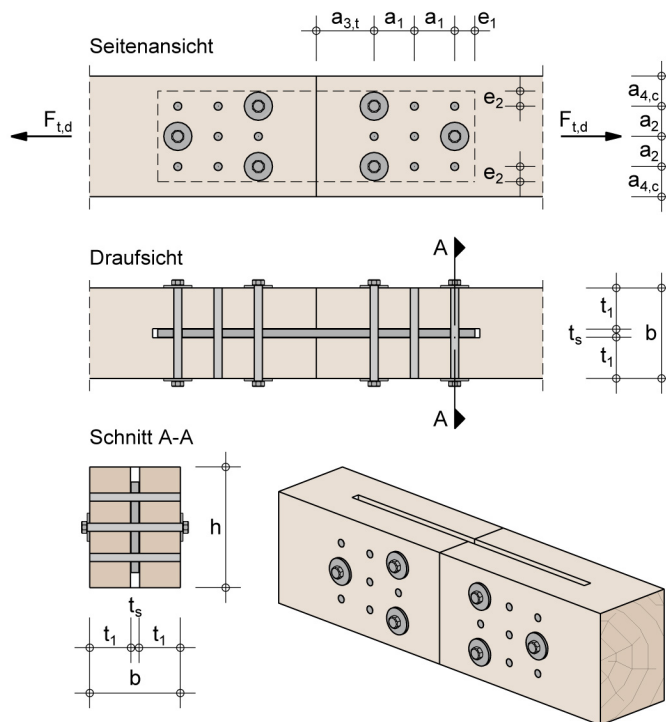
e_1 : 25 mm

e_2 : 25 mm

ausziehfestes VM: Passbolzen M 16 mit U-Scheibe Typ 56/5 nach DIN EN ISO 7094

Festigkeitsklasse: 4.8

Anzahl ausziehfester VM¹: 2



Beanspruchung

Beanspruchung $F_{t,d}$: 140.00 kN

Nutzungs-kategorie: NKL1 KLED: kurz Modifikationsbeiwert k_{mod} : 0.9

Nachweis:

$0.99 \leq 1.00$

Nachweis erfüllt

¹Die Anzahl ausziehfester Verbindungsmittel bezieht sich auf die erste Verbindungsmittelreihe. Um die Klemmwirkung zu erhöhen sollte bei Stabdübelanschlüssen mit mehr als sechs Stabdübeln etwa jeder sechste der statisch erforderlichen Stabdübel als Passbolzen ausgeführt werden.

Bemessung**Tragfähigkeitsnachweis Seitenholz - Zug im Nettoquerschnitt**Luft je Schnitt $t_{s,L}$: 1.0 mm Berücksichtigung der Schlitzbreite im Holzabbund $k_{t,e}$: 0.67 Abminderung Zugtragfähigkeit nach NCI NA. 8.1.6

$$A_{1,netto} = (t_1 - t_{s,L}) * (h - m * d) * 10^{-2} = (76 - 1.0) * (240 - 3 * 16) * 10^{-2} = 144.00 \text{ cm}^2$$

$$f_{t,0,d} = k_{mod} * \frac{f_{t,0,k}}{\gamma_M} = 0.9 * \frac{19.2}{1.30} * 10^{-1} = 1.329 \text{ kN/cm}^2$$

$$\sigma_{t,0,d} = \frac{\frac{1}{s} * F_{t,d}}{A_{1,netto}} = \frac{\frac{1}{2} * 140.00}{144.00} = 0.486 \text{ kN/cm}^2$$

$$k_h = \min \left\{ \begin{array}{l} \left(\frac{600}{b} \right)^{0.1} = \left(\frac{600}{160} \right)^{0.1} = 1.14 \\ 1.1 \end{array} \right. = 1.1 \quad (3.2)$$

Tragfähigkeit Seitenholz:	$\frac{\sigma_{t,0,d}}{k_{t,e} * k_h * f_{t,0,d}} = \frac{0.486}{0.67 * 1.1 * 1.329} =$	$0.50 \leq 1.00$
---------------------------	---	------------------

Tragfähigkeitsnachweis Stahlblech - Zug im NettoquerschnittStreckgrenze f_y (S 235): 235 N/mm²Zugfestigkeit f_u (S 235): 360 N/mm² n_s : 1 Anzahl der Stahlbleche γ_{M0} : 1,00 γ_{M2} : 1,25 d_0 : 17 mm max. Lochdurchmesser (DIN EN 1995-1-1/NA, NCI Zu 8.6)

$$A = n_s * t_s * (2 * e_2 + (m - 1) * a_2) = 1 * 8 * (2 * 25 + (3 - 1) * 50) = 1200 \text{ mm}^2$$

$$A_{net} = n_s * t_s * (2 * e_2 + (m - 1) * a_2 - m * d_0) = 1 * 8 * (2 * 25 + (3 - 1) * 50 - 3 * 17) = 792 \text{ mm}^2$$

$$N_{pl,Rd} = \frac{A * f_y}{\gamma_{M0}} * 10^{-3} = \frac{1200 * 235}{1.00} * 10^{-3} = 282.0 \text{ kN} \quad (6.6)$$

$$N_{u,Rd} = \frac{0.9 * A_{net} * f_u}{\gamma_{M2}} * 10^{-3} = \frac{0.9 * 792 * 360}{1.25} * 10^{-3} = 205.3 \text{ kN} \quad (6.7)$$

Tragfähigkeit Stahlblech:	$\frac{F_{t,d}}{N_{Rd}} = \frac{140.00}{205.3} =$	$0.68 \leq 1.00$
---------------------------	---	------------------

Verbindungsmittelnachweis - Zugtragfähigkeit des ausziehfesten Verbindungsmittels

Normalkraft in den einseitig beanspruchten Laschen

$$F_d = \frac{2}{s} * F_{t,d} = \frac{2}{2} * 140.00 = 140.00 \text{ kN}$$

$$F_{t,d} = \frac{F_d * t}{2 * n * a} = \frac{140.00 * 76}{2 * 3 * 80} = 22.17 \text{ kN} \quad (\text{DIN 1995-1-1/NA:2013-08, Gl. NA.108})$$

Zugkraft je ausziehfestem Verbindungsmittel

$$F_{aVM,t,d} = \frac{22.17}{2} = 11.09 \text{ kN}$$

Zugfestigkeit f_{ub} (PB 4.8):	400 N/mm ²	
Unterlegscheibe:	M 16	nach DIN EN ISO 7094
Lochdurchmesser d_1 :	17.5 mm	
Scheibendurchmesser: d_2 :	56.0 mm	
Spannungsquerschnitt: A_s :	157.00 mm ²	des Passbolzens M 16
γ_M :	1.30	
γ_{M2} :	1.25	

Tragfähigkeit der Unterlegscheibe

$$A_{ef} = \pi * \left(\left(\frac{d_2}{2} \right)^2 - \left(\frac{d_1}{2} \right)^2 \right) = 2222 \text{ mm}^2$$

$$F_{ax,Rk} = (3 * f_{c,90,g,k} * A_{ef}) * 10^{-3} = 16.7 \text{ kN} \quad (\text{DIN EN 1995-1-1/NA:2013-08, 8.5.2 (2)})$$

$$F_{ax,Rd} = k_{mod} * \frac{F_{ax,Rk}}{\gamma_M} = 0.9 * \frac{16.7}{1.30} = 11.56 \text{ kN}$$

Zugtragfähigkeit des Passbolzens

$$k_2 = 0.9$$

$$F_{t,Rd} = \frac{k_2 * f_{ub} * A_s}{\gamma_{M2}} = \frac{0.9 * 400 * 157.00}{1.25} = 45.22 \text{ kN} \quad (\text{DIN EN 1993-1-8:2010-12, Tab. 3.4})$$

$$F_{Rd} = \min \begin{cases} F_{ax,Rd} = 11.56 \text{ kN} \\ F_{t,Rd} = 45.22 \text{ kN} \end{cases}$$

Nachweis ausziehfestes Verbindungsmittel:	$\frac{F_{aVM,t,d}}{F_{Rd}} = \frac{11.09}{11.56} =$	$0.96 \leq 1.00$
---	--	------------------

Verbindungsmittelnachweis - Tragfähigkeit des Verbindungsmittels im Stahlblech

n_s :	1	Anzahl der Stahlbleche
p_2 :	50 mm	entspricht Verbindungsmittelabstand a_2
d_0 :	17 mm	max. Lochdurchmesser (DIN EN 1995-1-1/NA, NCI Zu 8.6)
a_v :	0.6	nach DIN EN 1993-1-8:2010-12, Abs. 3.6, Tab. 3.4

$$k_1 = \min \begin{cases} 2.8 * \frac{e_2}{d_0} - 1.7 = 2.8 * \frac{25}{17} - 1.7 = 2.42 \\ 1.4 * \frac{p_2}{d_0} - 1.7 = 1.4 * \frac{50}{17} - 1.7 = 2.42 \\ 2.5 \end{cases} \quad (\text{DIN EN 1993-1-8:2010-12, Tab. 3.4})$$

Zugfestigkeit (SDü) f_{ub} :	360 N/mm ²	
Zugfestigkeit (Blech) f_u :	360 N/mm ²	
γ_{M2} :	1,25	nach DIN EN 1993-1-8:2010-12, Abs. 2.2, Tab. 2.1

$$\alpha_d = \frac{e_1}{3 * d_0} = \frac{25}{3 * 17} = 0.49$$

$$\alpha_b = \min \begin{cases} \alpha_d = 0.49 \\ \frac{f_{ub}}{f_u} = \frac{360}{360} = 1.00 \\ 1.00 \end{cases} \quad (\text{DIN EN 1993-1-8:2010-12, Tab. 3.4})$$

Lochleibung:

$$F_{b,Rd} = \frac{k_1 * \alpha_b * f_u * d * t_s}{\gamma_{M,2}} * 10^{-3} = \frac{2.42 * 0.49 * 360 * 16 * 8}{1.25} * 10^{-3} = 43.71 \text{ kN}$$

Abscheren:

$$A = \frac{\pi}{4} * d^2 = \frac{3.14}{4} * 16^2 = 201 \text{ mm}^2$$

$$F_{v,Rd} = \frac{a_v * f_{ub} * A}{\gamma_{M,2}} * 10^{-3} = \frac{0.6 * 360 * 201}{1.25} * 10^{-3} = 34.73 \text{ kN}$$

Beanspruchung:

$$F_{v,Ed} = \frac{F_{t,d}}{n_{ef} * m * n_s} = \frac{140.00}{2.12 * 3 * 1} = 22.01 \text{ kN}$$

Beanspruchbarkeit:

$$F_{Rd} = \min \begin{cases} F_{b,Rd} = 43.71 \text{ kN} \\ 2 * F_{v,Rd} = 2 * 34.73 = 69.46 \text{ kN} \end{cases}$$

Nachweis des Verbindungsmittels im Blech:	$\frac{F_{v,Ed}}{F_{Rd}} = \frac{22.01}{43.71} =$	$0.50 \leq 1.00$
---	---	------------------

Blockversagen im Stahlblech

n_s : 1 Anzahl der Stahlbleche

Stahlsorte (Blech): S 235

$$A_{nt} = (m - 1) * (a_2 - d_0) * t_s = (3 - 1) * (50 - 17) * 8 = 528 \text{ mm}^2$$

$$\begin{aligned} A_{nv} &= \left((n - 1) * (a_1 - d_0) + \left(e_1 - \frac{d_0}{2} \right) \right) * t_s * 2 \\ &= \left((3 - 1) * (80 - 17) + \left(25 - \frac{17}{2} \right) \right) * 8 * 2 = 2280 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{eff,1,Rd} &= \left(f_u * \frac{A_{nt}}{\gamma_{M2}} + \frac{f_y}{\sqrt{3}} * \frac{A_{nv}}{\gamma_{M0}} \right) * 10^{-3} \\ &= \left(360 * \frac{528}{1.25} + \frac{235}{\sqrt{3}} * \frac{2280}{1.00} \right) * 10^{-3} = 461.41 \text{ kN} \end{aligned} \quad (\text{DIN EN 1993-1-8:2010-12, Gl. 3.9})$$

Beanspruchung:

$$F_{t,d} = 140.00 \text{ kN}$$

Blockversagen im Blech:	$\frac{F_{t,d}}{n_s * V_{eff,1,Rd}} = \frac{140.00}{1 * 461.41} =$	$0.30 \leq 1.00$
-------------------------	--	------------------

Tragfähigkeit der Verbindungsmittel im Holzbauteil (genaues Bemessungsverfahren)

$$\text{Rohdichte (GL24h) } \rho_k: \quad 385 \text{ kg/m}^3$$

$$\text{Zugfestigkeit (SDü) } f_{u,k}: \quad 360 \text{ N/mm}^2$$

$$f_{h,0,k} = 0,082 * (1 - 0,01 * d) * \rho_k = 0,082 * (1 - 0,01 * 16) * 385 = 26.52 \text{ N/mm}^2 \quad (8.32)$$

$$M_{y,Rk} = 0,3 * f_{u,k} * d^{2,6} = 0,3 * 360 * 16^{2,6} = 145927 \text{ Nmm} \quad (8.30)$$

Scherfuge I und II:

$$f_{h,1,k} = f_{h,0,k} = 26.52 \text{ N/mm}^2$$

$$F_{v,Rk,I} = \min \begin{cases} \text{(f) } f_{h,1,k} * t_1 * d \\ \text{(g) } f_{h,1,k} * t_1 * d * \left[\sqrt{2 + \frac{4 * M_{y,Rk}}{f_{h,1,k} * d * t_1^2}} - 1 \right] + \frac{F_{ax,Rk}}{4} \\ \text{(h) } 2.3 * \sqrt{M_{y,Rk} * f_{h,1,k} * d} + \frac{F_{ax,Rk}}{4} \end{cases} \quad (8.11)$$

$$= \min \begin{cases} \text{(f) } 26.52 * 76 * 16 = 32248 \text{ N} \\ \text{(g) } 26.52 * 76 * 16 * \left[\sqrt{2 + \frac{4 * 145927}{26.52 * 16 * 76^2}} - 1 \right] + 0 = 15997 \text{ N} \\ \text{(h) } 2.3 * \sqrt{145927 * 26.52 * 16} + 0 = 18098 \text{ N} \end{cases}$$

$$= 15997 \text{ N}$$

charakteristische Gesamttragfähigkeit eines Stabdübels auf Abscheren:

$$F_{v,Rk} = 2 * F_{v,Rk,I} = 2 * 15997 = 31994 \text{ N}$$

wirksame Stabdübelanzahl pro Reihe:

$$n_{ef} = \min \begin{cases} n = 3 \\ n^{0,9} * \sqrt[4]{\frac{a_1}{13 * d}} = 3^{0,9} * \sqrt[4]{\frac{80}{13 * 16}} = 2.12 \end{cases} \quad (8.34)$$

$$= 2.12$$

charakteristische Tragfähigkeit der Verbindung:

$$F_{v,Rk,ges} = n_{ef} * m * F_{v,Rk} * 10^{-3} = 2.12 * 3 * 31994 * 10^{-3} = 203.48 \text{ kN}$$

Bemessungswert der Tragfähigkeit:

$$F_{v,Rd} = k_{mod} * \frac{F_{v,Rk,ges}}{\gamma_M} = 0.9 * \frac{203.48}{1.3} = 140.87 \text{ kN}$$

Nachweis des Verbindungsmittels im Holz:	$\frac{F_{t,d}}{F_{v,Rd}} = \frac{140.00}{140.87} =$	$0.99 \leq 1.00$
--	--	------------------

Nachweis Blockscherversagen

$$l_{v,1} = a_{3,t} - \frac{d}{2} = 115 - \frac{16}{2} = 107.0 \text{ mm}$$

$$l_{v,2} = a_1 - d = 80 - 16 = 64.0 \text{ mm}$$

$$l_{t,1} = a_2 - d = 50 - 16 = 34.0 \text{ mm}$$

$$L_{net,v} = 2 * l_{v,1} + 2 * (n - 1) * l_{v,2} = 2 * 107.0 + 2 * (3 - 1) * 64.0 = 470.0 \text{ mm} \quad (\text{A.4})$$

$$L_{net,t} = (m - 1) * l_{t,1} = (3 - 1) * 34.0 = 68.0 \text{ mm} \quad (\text{A.5})$$

Luft je Schnitt $t_{s,L}$: 1.0 mm Berücksichtigung der Schlitzbreite im Holzabbund

Schnittigkeit s : 2

$$A_{net,t} = L_{net,t} * (t_1 - t_{s,L}) = 68.0 * (76 - 1.0) = 5100 \text{ mm}^2$$

$$t_{ef} = \begin{cases} \text{(e) (h)} & 2 * \sqrt{\frac{M_{y,Rk}}{f_{h,k} * d}} \\ \text{(d) (g)} & t_1 * \left[\sqrt{2 + \frac{4 * M_{y,Rk}}{f_{h,k} * d * t_1^2}} - 1 \right] \end{cases} \quad (\text{DIN EN 1995-1-1/A2:2014-07, Gl. A.7})$$

$$= \begin{cases} \text{(e) (h)} & 2 * \sqrt{\frac{145927}{26.52 * 16}} = 37.1 \text{ mm} \\ \text{(d) (g)} & 76 * \left[\sqrt{2 + \frac{4 * 145927}{26.52 * 16 * 76^2}} - 1 \right] = 37.7 \text{ mm} \end{cases}$$

Scherfuge I und II:

$$A_{net,v,I} = \min \begin{cases} \text{(f)} & L_{net,v} * (t_1 - t_{s,L}) = 470.0 * (76 - 1.0) = 35250 \text{ mm}^2 \\ \text{(g)} & \frac{L_{net,v}}{2} * (L_{net,t} + 2 * t_{ef}) = \frac{470.0}{2} * (68.0 + 2 * 37.7) = 33699 \text{ mm}^2 \\ \text{(h)} & \frac{L_{net,v}}{2} * (L_{net,t} + 2 * t_{ef}) = \frac{470.0}{2} * (68.0 + 2 * 37.1) = 33417 \text{ mm}^2 \end{cases} \quad (\text{A.3})$$

$$= 33417 \text{ mm}^2$$

charakteristische Tragfähigkeit infolge Blockscheren je Scherfläche:

$$F_{bs,Rk,I} = \max \begin{cases} 1.50 * A_{net,t} * f_{t,0,k} * 10^{-3} = 1.50 * 5100 * 19.2 * 10^{-3} = 146.9 \text{ kN} \\ 0.70 * A_{net,v} * f_{v,k} * 10^{-3} = 0.70 * 33417 * 3.5 * 10^{-3} = 81.9 \text{ kN} \end{cases} \quad (\text{A.1})$$

charakteristische Tragfähigkeit infolge Blockscheren der Verbindung (2-schnittig)

$$F_{bs,Rk} = 2 * F_{bs,Rk,I} = 2 * 146.9 = 293.8 \text{ kN}$$

Bemessungswert der Tragfähigkeit:

$$F_{bs,Rd} = k_{mod} * \frac{F_{bs,Rk}}{1.30} = 0.9 * \frac{293.8}{1.30} = 203.37 \text{ kN}$$

Nachweis Blockscheren im Holz:	$\frac{F_{t,d}}{F_{bs,Rd}} = \frac{140.00}{203.37} =$	$0.69 \leq 1.00$
--------------------------------	---	------------------

Zusammenstellung der Ergebnisse

Tragfähigkeit Seitenholz:	$\frac{\sigma_{t,0,d}}{k_{t,e} * k_h * f_{t,0,d}} = \frac{0.486}{0.67 * 1.1 * 1.329} =$	$0.50 \leq 1.00$
Tragfähigkeit Stahlblech:	$\frac{N_{Rd}}{F_{t,d}} = \frac{205.3}{140.00} =$	$0.68 \leq 1.00$
Nachweis ausziehfestes Verbindungsmittel:	$\frac{F_{aVM,t,d}}{F_{Rd}} = \frac{11.09}{11.56} =$	$0.96 \leq 1.00$
Nachweis des Verbindungsmittels im Blech:	$\frac{F_{v,Ed}}{F_{Rd}} = \frac{22.01}{43.71} =$	$0.50 \leq 1.00$
Blockversagen im Blech:	$\frac{F_{t,d}}{n_s * V_{eff,1,Rd}} = \frac{140.00}{1 * 461.41} =$	$0.30 \leq 1.00$
Nachweis des Verbindungsmittels im Holz:	$\frac{F_{v,Rd}}{F_{t,d}} = \frac{140.87}{140.00} =$	$0.99 \leq 1.00$
Nachweis Blockscheren im Holz:	$\frac{F_{t,d}}{F_{bs,Rd}} = \frac{140.00}{203.37} =$	$0.69 \leq 1.00$

Nachweis:	$0.99 \leq 1.00$	Nachweis erfüllt
-----------	------------------	-------------------------

verwendete Normen

DIN EN 14080:2013-09	Holzbauwerke - Brettschichtholz und Balkenschichtholz
DIN EN 1993-1-1:2010-12	Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten, Teil 1-1
DIN EN 1993-1-8:2010-12	Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten, Teil 1-8
DIN EN 1995-1-1:2010-12	Eurocode 5: Bemessung und Konstruktion von Holzbauteilen, Teil 1-1
DIN EN 1995-1-1/A2:2014-07	Änderung A2 zu EC5
DIN EN 1995-1-1/NA:2013-08	Nationaler Anhang (EC5)