



GH Pfostenträger Typ P24 auf Beton - Höhenverstellbar

ETA-16/0550





Pfostenträger sind für die Nutzungsklassen 1, 2 und 3 zugelassen.

Nadelholz, C24 oder höhere Festigkeiten

Brettschichtholz

Mindestabmessungen min b x min h siehe Statiktabelle

Verbindungsmittel Holzstütze

Ø8x70 - ℓ_{ef} ≥ 50 mm Scheibenkopfschrauben

 \emptyset 10x120 - ℓ_{ef} \geq 100 mm Ø10x60, Ø4x60 - ℓ_{ef} ≥ 40 mm

 \emptyset 12x80 - $\ell_{ef} \ge$ 60 mm

 ℓ_{ef} = Mindestgewindelängen

Werden Schrauben mit einer Gewindelänge $\ell_{\rm ef}$ größer 100 mm verwendet, kann die Tragfähigkeit erhöht werden, siehe Statiktabelle Indiz d)

Stabdübel \emptyset 8 mm, \emptyset 10 mm und \emptyset 12 mm, mind. S235

In Beton

Bei einbetonierten Pfostenträgern beträgt die Mindesteinbetoniertiefe 150 mm.

Allgemein

Die Tabelle enthält charakteristische Werte der Tragfähigkeit zur Ermittlung von Bemessungswerten im Grenzzustand der Tragfähigkeit.

Die Tragfähigkeiten gelten für die in Statiktabelle angegebenen Maximalabstände der Lasteinwirkungspunkte zur Oberkante des Untergrunds.

Der Nachweis der Verankerung der Pfostenträger im Untergrund muss separat erbracht werden.

Bei horizontaler Beanspruchung des Pfostenträgers wird empfohlen den Nachweis der Tragfähigkeit mit dem geringeren Wert der Tragfähigkeiten F2/3 und F4/5 zu führen, wenn die korrekte Anordnung des Pfostenträgers am Einbauort nicht überprüft wird.

Mindest- und Maximalabstände

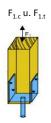
Abstand Oberkante Grundplatte - Oberkante Untergrund, siehe Statikstabelle max a

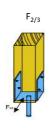
 $e_{2/3}$ - maximaler Abstand Lasteinleitung - Oberkante Untergrund im Lastfall $F_{2/3}$

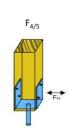
 $e_{4/5}$ - maximaler Abstand Lasteinleitung - Oberkante Untergrund im Lastfall $F_{4/5}$

Die Abstände e_{2/3} und e_{4/5} ergeben sich aus dem Abstand max a und dem Schwerpunkt der Lasteinleitung bei den Lastfällen F2/3 und F4/5.

 $\sum F_{i,Ed}/F_{i,Rd} \le 1$







F_{1.c} - Druckkraft (nach unten) rechtwinklig zur Grundplatte

 ${\sf F}_{1,t}$ - Zugkraft (nach oben) rechtwinklig zur Grundplatte

 $F_{2/3}$ - Last senkrecht zu Verbindungsmitteln in Schwert, Dolle, Laschen

 ${\sf F}_{{\sf 4/5}}$ - Last parallel zu Verbindungsmitteln in Schwert, Dolle, Laschen

Bemessungswert der Tragfähigkeit

$$\begin{split} F_{i,Rd} &= min~\{~k_{mod} \cdot F_{i,Rk,Holz} \, / \, \gamma_{M,Holz} \, ; \, F_{i,Rk,Stahl} \, / \, \gamma_{M,Stahl} \, \} \\ mit~k_{mod}~nach~DIN~EN~1995-1-1~und~\gamma_{M,Holz} = 1,3 \end{split}$$

Bei einigen Verbindern sind 2 charakteristische Werte der Stahltragfähigkeiten mit unterschiedlichen Teilsicherheisbeiwerten gM,Stahl angegben. Beide Werte sind bei der Ermittlung des Bemessungswertes zu berücksichtigen.

Nachweis der Tragfähigkeit

$$\sum \frac{F_{i,Ed}}{F_{i,Rd}} \leq 1$$

Indizes

- $^{\mathrm{a})}$ Werte der Tragfähigkeit gelten für Grundplatten mit 8 mm und 6 mm Dicke.
- b) Werte der Tragfähigkeit gelten für eine Grundplatte mit 8 mm Dicke. Bei einer Grundplatte mit 6 mm Dicke sind mit den Indizes 1) bis 6) gekennzeichnete Werte mit dem Fakor aus der folgenden Tabelle zu multiplizieren.

1)	2)	3)	4)	5)	6)		
0,67	0,72	0,75	0,81	0,84	0,86		

- c) Bei einer Zugbeanspruchung durch die Last F_{1,t} sind Stabdübel, zusätzlich zu den vorgegebenen Schrauben, erforderlich.
- $^{d)}$ Werden Schrauben mit einer Gewindelänge ℓ_{ef} größer 100 mm verwendet, darf der Wert der Tragfähigkeit $F_{1,t,Rk,Holz}$ um den Faktor $f_{1,t}$,Holz = (lef / 100 mm)0,9 erhöht werden.

	Pfosten		Maximalabstände		F _{1,c} - Druck		F _{1,t} - Zug		F _{2/3}		F _{4/5}						
Art.Nr.	min b	b min h max a		e _{2/3}	e _{4/5}	Holz Stahl		Holz	Sta	hl	Holz	Stahl		Holz	Stahl		
	mm	mm	mm	mm	mm	F _{1,c,Rk}	F _{1,c,Rk}	γм	F _{1,t,Rk}	F _{1,t,Rk}	γм	F _{2/3,Rk}	F _{2/3,Rk}	γм	F _{4/5,Rk}	F _{4/5,Rk}	γм
19533101 b)	120	120	210	210	210	202,0	70,3 ²⁾ 56,7	1,00 1,10	16.3	6,66	1,00	8,22 5)	1,87	1,25	8,22 5)	1,87	1,25

4 Schrauben Ø10x120

