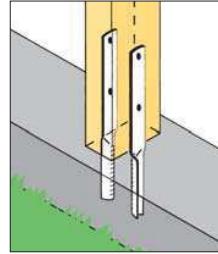
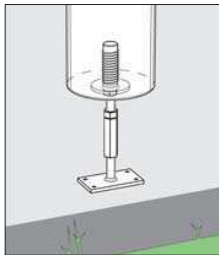


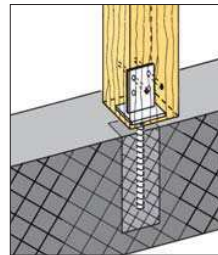
CMR



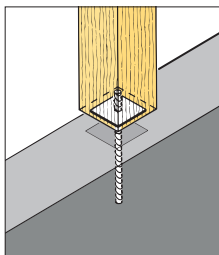
PH PHOSTENHALTER



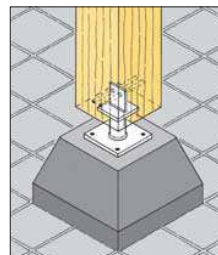
CPB / CPS



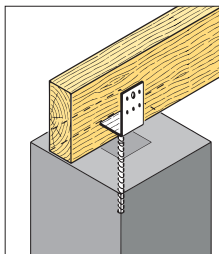
PI / PIL



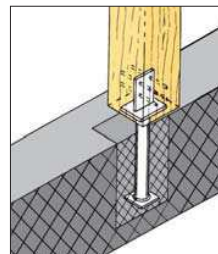
PA



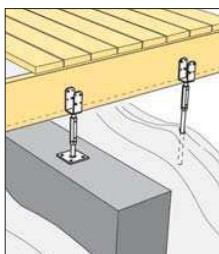
PIS / PISB /
PISMAXI / PISBMAXI



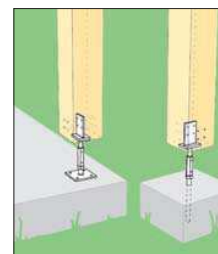
PB/PBK/PBE



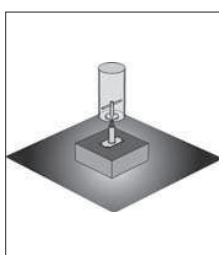
PIS / PISB /
PISMAXI / PISBMAXI



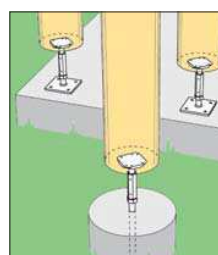
PDKS / PDKB



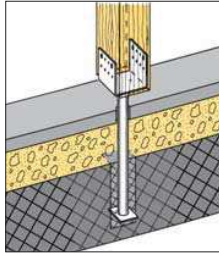
PJIS / PJIB



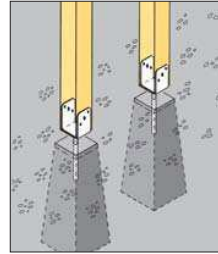
PGS



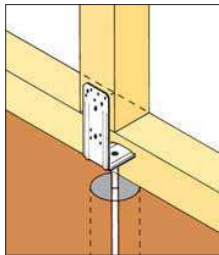
PJPS / PJPB



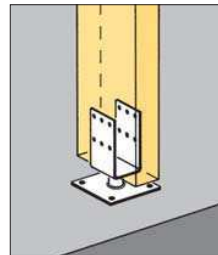
PL



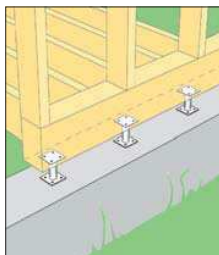
PPU / PDL



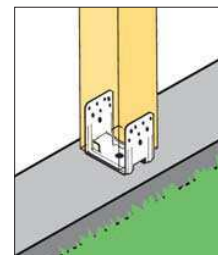
PLS / PLB



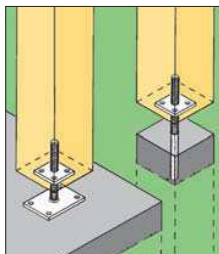
PTB



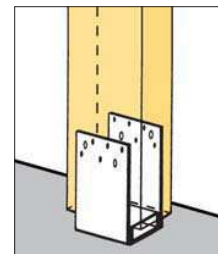
PPA / PPRC



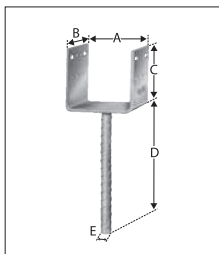
PU



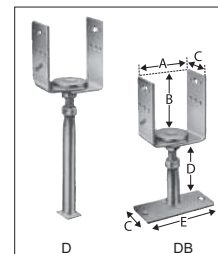
PPB / PPS



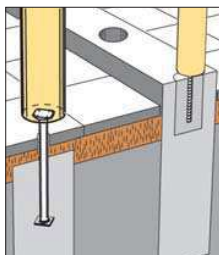
PUA



PPD



PVD / PVDB
PVI / PVIB



PP / PPL



JDB
JGB / JGS
PDB / PDS

Copyright: © Simpson Strong-Tie® - C-DE-01.2011

TYP	ETA	einbetoniert	aufgedübelt	geschlitzt	gebohrt	seitlich	untergeschraubt	höhenverstellbar	Höhe von [mm]	Höhe bis [mm]	Aufnehmbare Lasten $R_{1,k}$ als Richtwerte in [kN]				
											F_1	F_2	H_1	H_2	M
CMR	x	x				x					90	90	76	25	15
CPB	x		x		x			x	190	250	61	24	2	2	
CPS	x	x			x				10	300	170	24	7	7	
PA		x			x										
PB		x				x									
PDKB			x			x		x	139	234					
PDKS		x				x		x	134	208					
PGS	x		x		x			x	130	345	96	7	3	3	
PH		x				x									
PI	x	x		x					50		91	21	2	5	
PIL	x	x		x					20	250	91	21	14	9	
PIS	x	x		x					20	150	143	21	13	7	
PISB	x		x	x					20	150	143	21	11	8	
PISBMAXI	x		x	x					20	150	272	42	28	12	
PISMAXI	x	x		x					20	150	272	42	28	12	
PJIB	x		x	x				x	163	213	91	21	1	3	
PJIS	x	x		x				x	155	205	91	21	1	3	
PJPB	x		x				x	x	163	213	32	8	3	3	
PJPS	x	x					x	x	155	205	32	8	3	3	
PL	x	x				x			20	250	61	22	3	4	
PLB	x		x			x		x	45	105	51	5			
PLS	x	x				x		x	45	105	51	5			
PP	x	x					x		10	50	32	8	3	3	
PPA	x		x				x		100	150	84				
PPB	x		x		x		x	x	40	100	88				
PPCR	x		x				x	x	100	150	58				
PPD	x	x				x			10	50	41	18	7	10	
PPL	x	x					x		10	250	57	8	3	3	
PPS	x	x			x		x	x	40	100	50				
PPU PDL		x				x									
PTB			x			x			39						
PU			x			x			24						
PUA	x		x			x			20	25	30	18			
PVD	x	x				x		x	48	98	78	18	3	7	
PVDB	x		x			x		x	136	186	78	18	1	3	
PVI	x	x		x				x	32	82	82	21	3	6	
PVIB	x		x	x				x	120	170	82	21	3	4	
JDB			x		x			x	185	235					
JGB			x		x			x	185	235					
JGS		x			x			x	185	235					
PDB			x		x				170	270					
PDS		x			x				20	300					

Die Angaben dienen lediglich zur Orientierung. Die für die jeweiligen KLEDs maßgebenden Werte sind den jeweiligen Produkten zu entnehmen, kombinierte Belastungen sind entsprechend zu berücksichtigen.

Anwendung:

Anschlüsse von Stützen aus Holz oder Holzwerkstoffen an Beton oder andere Untergründe

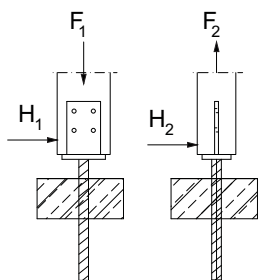
Material:

- S235JR
- S355 J0
- B550 BR+AC
- S220JR
- S250GD
- S235JR

Die Stützenfüße sind mit einer Zinkschichtdicke $\geq 55\mu\text{m}$ gemäß DIN EN 1461 stückverzinkt und damit für die Anwendung im Außenbereich geeignet.

Verbindungsmitel:

- CNA 4,0xl Kammnägel
- CSA 5,0xl Schrauben
- Holzschrauben
- Stabdübel $\varnothing 8$ bis 12 mm
- Ankerbolzen

Definition der Krafrichtungen

Ergänzende oder abweichende Definitionen sind bei den einzelnen Stützenfüßen angegeben.

¹⁾ Für die angegebenen Tabellenwerte gilt:

Formel für die Tabellenwerte bei Holz:

$$R_{1,d} = \frac{R_{1,k} \times k_{\text{mod}}}{\gamma_M}$$

Formel für die Tabellenwerte bei Stahl:

$$R_{1,d} = \frac{R_{1,k}}{\gamma_M}$$

Für γ_M ist stets der Wert 1,3 für Holz zu verwenden, auch bei den Tabellenwerten für Stahl.

Voraussetzungen

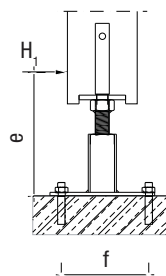
Bei Beton wird eine Betongüte von mindestens C20/25 vorausgesetzt. Die Nachweise für Anschlüsse im Beton sind stets gesondert zu führen.

Anschlüsse mit Ankerbolzen

Die Ankerbolzen sind für die auftretenden Lasten zu bemessen. Resultierende Zugkräfte aus Horizontallasten sind entsprechend der Lastangriffshöhe und des Hebelarmes für die Ankerbolzen zu bestimmen.

$$R_{\text{axial,Bolzen}} = \frac{H \times e}{f}$$

$$R_{\text{axial,Bolzen}} = \frac{H}{n}$$



mit n = Anzahl der Ankerbolzen.