



LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK

Braustraße 2, 04107 Leipzig
Telefon: (0341) 977 3710
Telefax: (0341) 977 1199

GZ: 37-2533/18/1

Prüfbericht (Typenprüfung)

Prüfbericht Nr.: T23-017

vom: 15.01.2023

Gegenstand: Stahltrapezprofil der Firmenbezeichnung:
T206.1/375

Antragsteller: Münker Metallprofile GmbH
Gewerbeparkstraße 19
51580 Reichshof - Wehnrath

Planer: Weihermüller & Vogel GmbH
Alexandrastraße 3
65187 Wiesbaden

Hersteller: wie Antragsteller

Geltungsdauer bis: 31.01.2028



Dieser Prüfbericht umfasst 3 Seiten und 4 Anlagen, die Bestandteil dieses Prüfberichtes sind.



1. Allgemeine Bestimmungen

- 1.1. Die typengeprüften Bauvorlagen können anstelle von im Einzelfall zu prüfenden Nachweisen der Standsicherheit dem Bauantrag beigelegt werden.
- 1.2. Die Typenprüfung befreit nicht von der Verpflichtung, für jedes Bauvorhaben eine Genehmigung einzuholen, soweit gesetzliche Bestimmungen hiervon nicht befreien.
- 1.3. Die Ausführungen haben sich streng an die geprüften Pläne und an die Bestimmungen dieses Prüfberichtes zu halten. Abweichungen hiervon sind nur zulässig, wenn sie die Zustimmung im Zuge einer Einzelprüfung gefunden haben.
- 1.4. Die typengeprüften Unterlagen dürfen nur vollständig mit dem Prüfbericht und den dazugehörigen Anlagen verwendet oder veröffentlicht werden. In Zweifelsfällen sind die bei der Landesstelle für Bautechnik befindlichen geprüften Unterlagen maßgebend.
- 1.5. Die Geltungsdauer dieser Typenprüfung kann auf Antrag jeweils um bis zu fünf Jahren verlängert werden. Der nächste Sichtvermerk durch die Landesstelle für Bautechnik ist dann spätestens am **31.01.2028** erforderlich.
- 1.6. Der Prüfbericht kann in begründeten Fällen, wie z. B. Änderungen Technischer Baubestimmungen oder wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern, entschädigungslos geändert oder zurückgezogen werden.
- 1.7. Die baustatische Typenprüfung gilt unbeschadet der Rechte Dritter.
- 1.8. Die Typenprüfung berücksichtigt den derzeitigen Stand der Erkenntnisse. Eine Aussage über die Bewährung des Gegenstandes dieser Typenprüfung ist damit nicht verbunden.

2. Konstruktionsbeschreibung

Stahltrapezprofile der Firmenbezeichnung M 206.1/375 aus Flacherzeugnissen gemäß DIN EN 10346 Tabelle 8. Die rechnerische Blechkerndicke beträgt $t_N - 0,04$ mm.

3. Zutreffende Technischen Baubestimmungen

DIN EN 1993-1-1; Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau

DIN EN 1993-1-3; Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-3: Allgemeine Regeln - Ergänzende Regeln für kaltgeformte Bauteile und Bleche

DIN EN 1993-1-5; Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-5: Plattenförmige Bauteile

4. Geprüfte Unterlagen

Formblätter (Typenblätter) zu den Profilen gemäß Tabelle:

Anlage Nr.:	Profil:	$f_{y,k}$ [N/mm ²]	Blechdicken [mm]
1.1, 1.2, 1.3, 1.4	M 206.1/375	350	0,75 bis 1,50



5. Prüfergebnis

- 5.1. Die unter Ziffer 4 aufgeführten Unterlagen wurden in baustatischer Hinsicht geprüft.
- 5.2. Sonstige bauordnungsrechtliche oder andere behördliche Anforderungen waren nicht Gegenstand der Prüfung.
- 5.3. Der Gegenstand der Typenprüfung entspricht den unter Ziffer 3 aufgeführten Technischen Baubestimmungen.
- 5.4. Die Werte in den Formblättern gelten, wenn für die Blechdicken die Minustoleranzen nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 „Eingeschränkte Grenzabmaße (S)“ eingehalten werden.
- 5.5. Unter Beachtung dieses Prüfberichtes und den Vorgaben nach den geprüften Unterlagen bestehen gegen eine Ausführung und Anwendung der Trapezprofile in den vorgegebenen Grenzen aus baustatischer Sicht keine Bedenken.

6. Rechtsgrundlagen

Die Landesdirektion Sachsen - Landesstelle für Bautechnik - ist gemäß § 32 DVO-SächsBO¹ Prüfamts zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der MBO².

Leiter

Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt



Bearbeiter

Christian Kutzer

Anlagen: Siehe Tabelle unter Ziffer 4

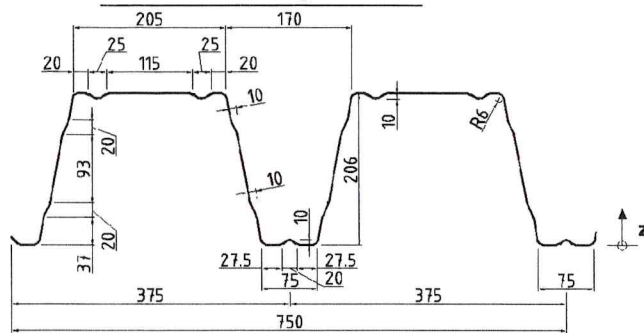
¹ DVOSächsBO vom 02.09.2004 (SächsGVBl. S. 427), in der zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Prüfberichtes geltenden Fassung

² Musterbauordnung, Fassung 2002, in der zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Prüfberichtes geltenden Fassung

Querschnitts- und Bemessungswerte

EN 1993-1-3

Profiltafel in	Positivlage
----------------	-------------



Anlage 1.1

Als Typenentwurf

in bautechnischer Hinsicht geprüft

Prüfbescheid-Nr. T23-017

Landesdirektion Sachsen

- Landesstelle für Bautechnik -

Leipzig, den 15.01.2023

Leiter

Bearbeiter

Nennstreckgrenze des Stahlkerns $f_{y,k} = 350 \text{ N/mm}^2$

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung³⁾

Nennblechdicke 12)	Feldmoment	Endauflagerkraft 6)		Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflägern 1) 2) 4) 5)															
				Quer- kraft	Quadratische Interaktion														
		I _{a,A1} = 40 mm	I _{a,A2} = 90 mm		Stützmomente 11)						Zwischenauflagerkräfte 11)								
					I _{a,B} = 10 mm	I _{a,B} = 60 mm	I _{a,B} = 200 mm		I _{a,B} = 10 mm		I _{a,B} = 60 mm		I _{a,B} = 200 mm						
t _N	M _{c,Rk,F}	R _{w,Rk,A}		V _{w,Rk}	M _{0,Rk,B}	M _{c,Rk,B}	M _{0,Rk,B}	M _{c,Rk,B}	M _{0,Rk,B}	M _{c,Rk,B}	R _{0,Rk,B}	R _{w,Rk,B}	R _{0,Rk,B}	R _{w,Rk,B}	R _{0,Rk,B}	R _{w,Rk,B}			
mm	kNm/m	kN/m			kN/m								kN/m						
0,75	19,72	7,99	-	19,90	-	-	13,40	8,94	24,57	12,48	-	-	17,73	14,54	21,93	19,18			
0,88	25,27	11,50	-	31,87	-	-	19,13	13,08	30,45	17,35	-	-	25,84	21,12	30,48	26,20			
1,00	30,39	14,71	-	46,39	-	-	24,43	16,91	35,89	21,86	-	-	33,34	27,18	38,35	32,68			
1,13	34,28	19,92	-	66,37	-	-	30,36	22,12	45,14	29,01	-	-	43,63	35,19	49,96	42,32			
1,25	37,88	24,55	-	89,17	-	-	35,84	26,92	53,67	35,61	-	-	53,13	42,59	60,68	51,23			
1,50	45,70	29,61	-	151,86	-	-	43,26	32,48	64,76	42,97	-	-	64,11	51,39	73,22	61,82			

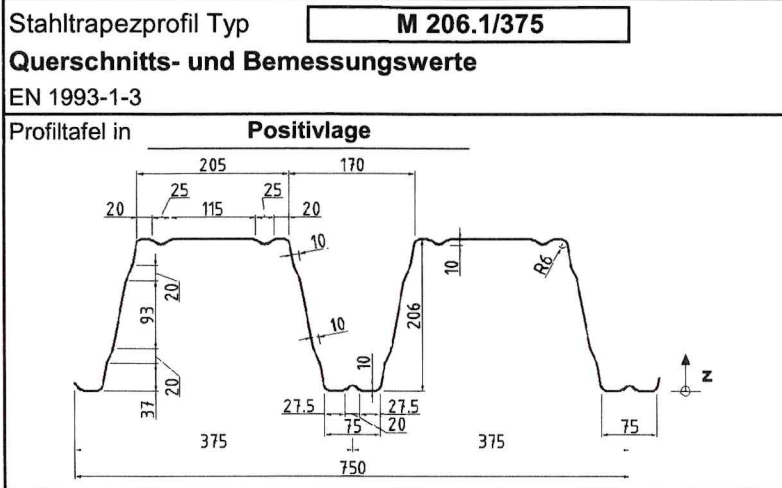
Reststützmomente ⁷⁾

$l_{a,B} = 10 \text{ mm}$				$l_{a,B} = 60 \text{ mm}$			$l_{a,B} = 200 \text{ mm}$			Reststützmomente $M_{R,Rk}$	
t_N	min L	max L	max $M_{R,Rk}$	min L	max L	max $M_{R,Rk}$	min L	max L	max $M_{R,Rk}$	$M_{R,Rk} = 0$ für $L \leq \min L$ $M_{R,Rk} = \max M_{R,Rk}$ für $L \geq \max L$ $M_{R,Rk} = \frac{L - \min L}{\max L - \min L} \cdot \max M_{R,Rk}$	
mm	m		kNm/m	m		kNm/m	m		kNm/m		
0,75	-	-	-	15,33	16,70	3,04	14,03	15,41	3,32		
0,88	-	-	-	14,72	16,10	4,09	13,18	14,57	4,61		
1,00	-	-	-	14,15	15,54	5,07	12,39	13,80	5,80		
1,13	-	-	-	12,79	14,20	6,47	11,14	12,57	7,45		
1,25	-	-	-	11,54	12,96	7,77	9,98	11,44	8,98		
1,50	-	-	-	11,54	12,96	9,37	9,98	11,44	10,84		

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung ^{1) 2)}

Nennblechdicke	Feldmoment	Befestigung in jedem anliegenden Gurt						Befestigung in jedem 2. anliegenden Gurt					
		Endauflagerkraft	Zwischenaufleger				Endauflagerkraft	Zwischenaufleger					
t_N	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$V_{w,Rk}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$V_{w,Rk}$
mm	kNm/m	kN/m	kNm/m		kN/m			kN/m	kNm/m		kN/m		
0,75	19,26	19,90	-	18,95	-	-	19,90	9,95	-	9,48	-	-	9,95
0,88	24,38	31,87	-	24,30	-	-	31,87	15,94	-	12,15	-	-	15,94
1,00	28,58	46,39	-	28,79	-	-	46,39	23,20	-	14,40	-	-	23,20
1,13	33,18	66,37	-	33,79	-	-	66,37	33,19	-	16,90	-	-	33,19
1,25	38,17	89,17	-	39,43	-	-	89,17	44,59	-	19,72	-	-	44,59
1,50	46,63	151,86	-	49,84	-	-	151,86	75,93	-	24,92	-	-	75,93

Fußnoten s. Beiblatt



Anlage 1.2

Als Typenentwurf

in bautechnischer Hinsicht geprüft

Prüfbescheid-Nr. **T23-017**

Landesdirektion Sachsen
- Landesstelle für Bautechnik -

Leipzig, den 15.01.2023



Leiter

Bearbeiter

Nennstreckgrenze des Stahlkerns $f_{y,k} = 350 \text{ N/mm}^2$

Maßgebende Querschnittswerte

Nenn- blech- dicke	Eigen- last	Biegung ⁸⁾		Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten ¹⁰⁾	
				nicht reduzierter Querschnitt			wirksamer Querschnitt ⁹⁾			L_{gr} in m	
				A_g	i_g	z_g	A_{eff}	i_{eff}	z_{eff}	Einfeld- träger	Mehrfeld- träger
t_N	g	I_{ef}^*	I_{ef}	A_g	i_g	z_g	A_{eff}	i_{eff}	z_{eff}		
mm	kN/m ²	cm ⁴ /m		cm ² /m	cm		cm ² /m	cm			
0,75	0,118	772,00	799,00	13,71	7,69	12,19	4,42	8,79	10,98	> 10,00	> 10,00
0,88	0,138	901,00	951,00	16,22	7,69	12,19	5,88	8,73	10,92	> 10,00	> 10,00
1,00	0,157	1019,00	1087,00	18,53	7,69	12,19	7,29	8,65	10,99	> 10,00	> 10,00
1,13	0,177	1211,00	1233,00	21,04	7,69	12,19	8,95	8,58	11,06	> 10,00	> 10,00
1,25	0,196	1389,00	1369,00	23,62	7,73	12,19	10,66	8,55	11,06	> 10,00	> 10,00
1,50	0,236	1676,00	1651,00	28,50	7,73	12,19	14,16	8,44	11,15	> 10,00	> 10,00

Schubfeldwerte

Nenn- blech- dicke	Grenzzustand der Tragfähigkeit ¹⁷⁾				Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ¹⁸⁾				$F_{t,Rk}$ in kN ²⁰⁾	
	L_R	$T_{1,Rk}$	$T_{crit,g}$	$T_{crit,l}$	$T_{3,Rk,N}$	$T_{3,Rk,S}$	k_1'	k_2'	Einleitungslänge a	
	t_N	¹³⁾	¹³⁾ ¹⁴⁾	¹⁴⁾	¹⁹⁾	¹⁹⁾	¹⁵⁾ ¹⁶⁾	¹⁵⁾ ¹⁶⁾	≥ 130 mm	≥ 280 mm
mm	m		kN/m				m/kN	m ² /kN		
0,75	8,00	62,13	18,18	21,48	0,80	0,74	0,340	187,754	-	-
0,88	8,00	73,50	23,39	32,70	1,22	1,13	0,288	123,321	-	-
1,00	8,00	84,00	28,57	45,66	1,71	1,57	0,252	88,319	-	-
1,13	8,00	95,38	34,56	62,72	2,35	2,16	0,222	64,294	-	-
1,25	8,00	105,88	41,03	81,44	3,05	2,80	0,200	49,519	-	-
1,50	8,00	127,75	54,39	130,24	4,87	4,48	0,166	30,964	-	-

Beiwerte:

$k_1^* = 4,67 \text{ 1/kN}$ ¹⁶⁾

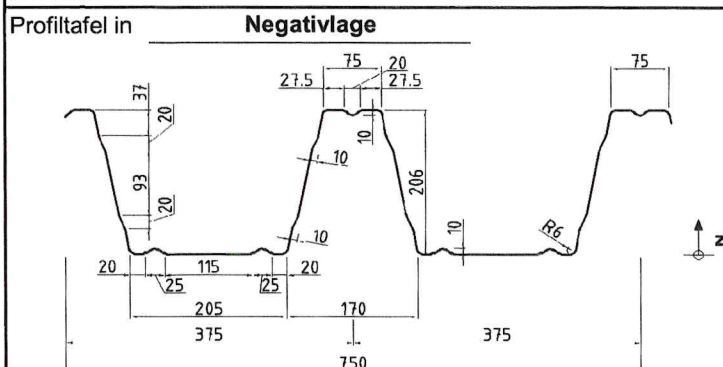
$k_2^* = 2,63 \text{ m}^2/\text{kN}$ ¹⁶⁾

$k_3^* = 1,099$ ¹⁷⁾

Bei SONDERAUSFÜHRUNG kann k_2^* halbiert werden

Fußnoten s. Beiblatt

Leipzig, den 15.01.2023



Leiter

Bearbeiter

Nennstreckgrenze des Stahlkerns $f_{y,k} = 350 \text{ N/mm}^2$

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung ³⁾

Nennblechdicke ¹²⁾	Feldmoment	Endauflagerkraft ⁶⁾		Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflagern ^{1) 2) 4) 5)}															
				Quer- kraft	Lineare Interaktion														
		Stützmomente ¹¹⁾					Zwischenauflagerkräfte ¹¹⁾												
		$I_{a,B} =$ 10 mm	$I_{a,B} =$ 60 mm		$I_{a,B} =$ 200 mm	$I_{a,B} =$ 10 mm	$I_{a,B} =$ 60 mm	$I_{a,B} =$ 200 mm											
t_N	$M_{C,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}$	$V_{w,Rk}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{C,Rk,B}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{C,Rk,B}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{C,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$				
mm	kNm/m	kN/m		kNm/m										kN/m					
0,75	19,26	-	7,91	19,90	23,69	18,95	23,69	18,95	23,69	18,95	9,75	7,80	17,02	13,62	27,17	21,74			
0,88	24,38	-	10,89	31,87	30,38	24,30	30,38	24,30	30,38	24,30	13,70	10,96	23,51	18,80	37,19	29,75			
1,00	28,58	-	14,07	46,39	35,99	28,79	35,99	28,79	35,99	28,79	17,99	14,40	30,44	24,35	47,81	38,25			
1,13	33,18	-	17,99	66,37	42,24	33,79	42,24	33,79	42,24	33,79	23,40	18,72	39,04	31,23	60,88	48,70			
1,25	38,17	-	22,10	89,17	49,29	39,43	49,29	39,43	49,29	39,43	29,12	23,30	48,05	38,44	74,46	59,57			
1,50	46,63	-	32,25	151,86	62,29	49,84	62,29	49,84	62,29	49,84	43,57	34,85	70,43	56,34	107,91	86,33			

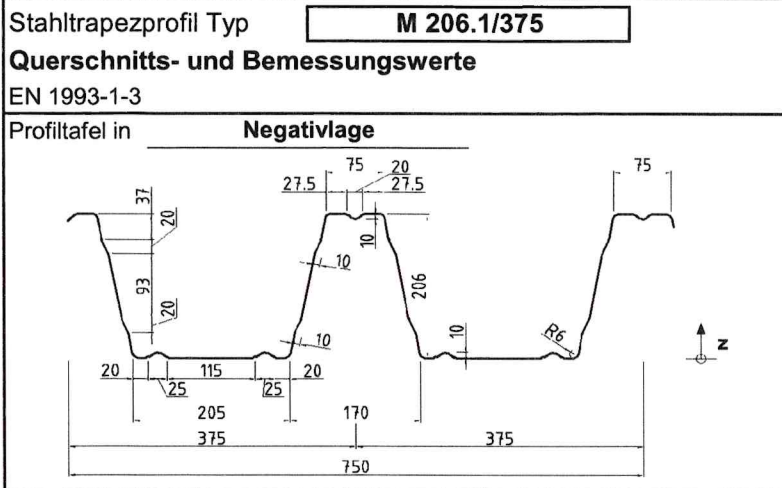
Reststützmomente ⁷⁾

	$l_{a,B} = 10 \text{ mm}$			$l_{a,B} = 60 \text{ mm}$			$l_{a,B} = 200 \text{ mm}$			Reststützmomente $M_{R,Rk}$	
t_N	min L	max L	max $M_{R,Rk}$	min L	max L	max $M_{R,Rk}$	min L	max L	max $M_{R,Rk}$		
mm	m		kNm/m	m		kNm/m	m		kNm/m		
0,75	-	-	-	-	-	-	-	-	-	$M_{R,Rk} = 0$ für $L \leq \text{min L}$	
0,88	-	-	-	-	-	-	-	-	-	$M_{R,Rk} = \max M_{R,Rk}$ für $L \geq \text{max L}$	
1,00	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
1,13	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
1,25	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
1,50	-	-	-	-	-	-	-	-	-	$M_{R,Rk} = \frac{L - \text{min L}}{\text{max L} - \text{min L}} \cdot \max M_{R,Rk}$	

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung ^{1) 2)}

Nenn- blech- dicke	Feld- moment	Befestigung in jedem anliegenden Gurt						Befestigung in jedem 2. anliegenden Gurt					
		Endauf- lager- kraft	Zwischenaufleger				Endauf- lager- kraft	Zwischenaufleger					
			$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$		$V_{w,Rk}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$
t_N	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$V_{w,Rk}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{0,Rk,B}$	$M_{c,Rk,B}$	$R_{0,Rk,B}$	$R_{w,Rk,B}$	$V_{w,Rk}$
mm	kNm/m	kN/m	kNm/m		kN/m			kN/m	kNm/m		kN/m		
0,75	18,95	19,90	-	19,26	-	-	19,90	9,95	-	9,63	-	-	9,95
0,88	24,30	31,87	-	24,38	-	-	31,87	15,94	-	12,19	-	-	15,94
1,00	28,79	46,39	-	28,58	-	-	46,39	23,20	-	14,29	-	-	23,20
1,13	33,79	66,37	-	33,18	-	-	66,37	33,19	-	16,59	-	-	33,19
1,25	39,43	89,17	-	38,17	-	-	89,17	44,59	-	19,09	-	-	44,59
1,50	49,84	151,86	-	46,63	-	-	151,86	75,93	-	23,31	-	-	75,93

Fußnoten s. Beiblatt



Anlage 1.4

Als Typenentwurf

in bautechnischer Hinsicht geprüft

Prüfbescheid-Nr. **T23-017**

Landesdirektion Sachsen
- Landesstelle für Bautechnik -

Leipzig, den 15.01.2023



Nennstreckgrenze des Stahlkerns $f_{y,k} = 350 \text{ N/mm}^2$

Maßgebende Querschnittswerte

Nennblechdicke	Eigenlast	Biegung ⁸⁾		Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten ¹⁰⁾	
				nicht reduzierter Querschnitt			wirksamer Querschnitt ⁹⁾			L_{gr} in m	
				A_g	I_g	z_g	A_{eff}	i_{eff}	z_{eff}	Einfeldträger	Mehrfeldträger
t_N	g	I_{ef}^*	I_{ef}	A_g	I_g	z_g	A_{eff}	i_{eff}	z_{eff}		
mm	kN/m ²	cm ⁴ /m		cm ² /m	cm		cm ² /m	cm			
0,75	0,118	799,00	772,00	13,71	7,69	8,41	4,42	8,79	9,62	9,67	> 10,00
0,88	0,138	951,00	901,00	16,22	7,69	8,41	5,88	8,73	9,68	> 10,00	> 10,00
1,00	0,157	1087,00	1019,00	18,53	7,69	8,41	7,29	8,65	9,61	> 10,00	> 10,00
1,13	0,177	1233,00	1211,00	21,04	7,69	8,41	8,95	8,58	9,54	> 10,00	> 10,00
1,25	0,196	1369,00	1389,00	23,62	7,73	8,41	10,66	8,55	9,54	> 10,00	> 10,00
1,50	0,236	1651,00	1676,00	28,50	7,73	8,41	14,16	8,44	9,45	> 10,00	> 10,00

Schubfeldwerte

Nennblechdicke	Grenzzustand der Tragfähigkeit ¹⁷⁾				Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ¹⁸⁾				F _{t,Rk} in kN ²⁰⁾	
	L_R	$T_{1,Rk}$	$T_{crit,g}$	$T_{crit,l}$	$T_{3,Rk,N}$	$T_{3,Rk,S}$	k_1'	k_2'	Einleitungslänge a	
	t_N	¹³⁾	¹³⁾ ¹⁴⁾	¹⁴⁾	¹⁹⁾	¹⁹⁾	¹⁵⁾ ¹⁶⁾	¹⁵⁾ ¹⁶⁾	≥ 130 mm	≥ 280 mm
mm	m	kN/m					m/kN	m ² /kN		
0,75	8,00	62,13	18,18	21,48	0,81	3,01	0,340	187,754	-	-
0,88	8,00	73,50	23,39	32,70	1,23	4,58	0,288	123,321	-	-
1,00	8,00	84,00	28,57	45,66	1,72	6,39	0,252	88,319	-	-
1,13	8,00	95,38	34,56	62,72	2,36	8,78	0,222	64,294	-	-
1,25	8,00	105,88	41,03	81,44	3,07	11,40	0,200	49,519	-	-
1,50	8,00	127,75	54,39	130,24	4,90	18,23	0,166	30,964	-	-

Beiwerte:

$k_1^* = 4,67 \text{ 1/kN}$ ¹⁶⁾

$k_2^* = 2,63 \text{ m}^2/\text{kN}$ ¹⁶⁾

$k_3^* = 1,099$ ¹⁷⁾

Bei SONDERAUSFÜHRUNG kann k_2^* halbiert werden

Fußnoten s. Beiblatt

Beiblatt		Erläuterungen zu den Querschnitts- und Bemessungswerten (EN 1993-1-3)	
1) Interaktionsbeziehung für M und V (elastisch-elastisch)		2) Interaktionsbeziehung für M und R (elastisch-elastisch)	
$\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1 \quad \text{wenn} \quad \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} \leq 0,5$ Für $\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} > 0,5$ gilt Gleichung 6.27 (EN 1993-1-3), die im Sinne der Sicherheit vereinfacht werden kann: $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} + \left(2 \cdot \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} - 1\right)^2 \leq 1$		Lineare Interaktionsbeziehung für M und R: $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1 \quad \text{und} \quad \frac{F_{Ed}}{R_{w,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1$ $\frac{M_{Ed}}{M_{0,Rk,B}/\gamma_M} + \frac{F_{Ed}}{R_{0,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1$ Anmerkung: Für rechnerisch ermittelte Werte gilt: $M_{0,Rk,B} = 1,25 \cdot M_{c,Rk,B}$ und $R_{0,Rk,B} = 1,25 \cdot R_{w,Rk,B}$ Quadratische Interaktionsbeziehung für M und R: $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1 \quad \text{und} \quad \frac{F_{Ed}}{R_{w,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1$ $\frac{M_{Ed}}{M_{0,Rk,B}/\gamma_M} + \left(\frac{F_{Ed}}{R_{0,Rk,B}/\gamma_M}\right)^2 \leq 1$	
3)	Werden quer zur Spannrichtung und rechtwinklig zur Profilebene Linienlasten in das Trapezprofil eingeleitet, so ist der Nachweis der Tragfähigkeit aus der umgekehrten Profillage als Interaktionsnachweis (vgl. Fußnote 2) durchzuführen.		
4)	Für kleinere Zwischenauflagerlängen $l_{a,B}$ als angegeben, müssen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte linear im entsprechenden Verhältnis reduziert werden. Für $l_{a,B} < 10$ mm, z.B. bei Rohren, darf maximal der Wert für $l_{a,B} = 10$ mm eingesetzt werden.		
5)	Bei Auflagerlängen, die zwischen den aufgeführten Auflagerlängen liegen, dürfen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte jeweils linear interpoliert werden.		
6)	Der Profilüberstand für die wirksame Auflagerlänge $l_{a,A1}$ ist mit $c \geq 40$ mm einzuhalten. Die Auflagerkräfte $R_{w,Rk,A}$ dürfen verdoppelt werden, wenn für $l_{a,A1}$ der Profilüberstand $c \geq 1,5 \cdot h_w$ ausgeführt wird. Die Auflagerlänge $l_{a,A2}$ entspricht, abweichend von EN 1993-1-3 6.1.7.3(4), der wirksamen Auflagerlänge einschließlich des Profilüberstandes c. Die hier für $l_{a,A2}$ angegebenen Auflagerkräfte $R_{w,Rk,A}$ sind experimentell bestätigte oder von diesen abgeleitete Werte.		
7)	<u>Tragfähigkeitsnachweis (plastisch-plastisch) für andrückende Einwirkungen:</u> Stützmomente sind auf die sich aus den jeweils angrenzenden Feldlängen ergebenden Reststützmomente $M_{R,Rk}/\gamma_M$ zu begrenzen. Für das damit unter Bemessungslasten entstehende maximale Feldmoment muss gelten: $M_{Ed} \leq M_{c,Rk,F}/\gamma_M$ Außerdem ist für die im Endfeld entstehende Endauflagerkraft folgende Bedingung einzuhalten: $F_{Ed} \leq R_{w,Rk,A}/\gamma_M$ Für den Nachweis der Gebrauchstauglichkeit ist am elastischen System nachzuweisen, dass bei gleichzeitigem Auftreten von Stützmoment und Auflagerkraft an einer Zwischenstütze die 0,9-fache Beanspruchbarkeit nicht überschritten wird (vgl. Fußnote 2). Sind keine Werte für Reststützmomente angegeben, ist beim Tragfähigkeitsnachweis $M_{R,Rk} = 0$ zu setzen.		
8)	Wirksame Trägheitsmomente für die Lastrichtung nach unten (+) bzw. oben (-).		
9)	Wirksamer Querschnitt für eine konstante Druckspannung $\sigma = f_{y,k}$.		
10)	Maximale Stützweiten, bis zu denen das Trapezprofil ohne Last verteilende Maßnahmen begangen werden darf.		
11)	Die Werte gelten nur für $\beta_v \leq 0,2$. Für $\beta_v \geq 0,3$ ist der Nachweis mit $l_{a,B} = 10$ mm zu führen. $\beta_v = \frac{ V_{Ed,1} + V_{Ed,2} }{ V_{Ed,1} + V_{Ed,2} }$ Dabei sind $V_{Ed,1}$ und $V_{Ed,2}$ die Beträge der Querkräfte auf jeder Seite der örtlichen Lasteinleitung oder der Auflagerreaktion. Es gilt: $V_{Ed,1} \geq V_{Ed,2}$		
12)	Blechdicke: Minustoleranz nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 „Eingeschränkte Grenzabmaße (S)“		