

BAUSTATISCHE TYPENPRÜFUNG

# ALUMINIUM TRAPEZPROFILE „MONTANA“

Nummer **T15-134**

Geltungsdauer vom **06.11.2025 bis 30.11.2030**



**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig  
Telefon: +49 341 977-3710  
Telefax: +49 341 977-1199  
Bearbeiter: Frank Christian Kutzer  
E-Mail: frankchristian.kutzer@lds.sachsen.de

GZ: 37-2533/24/44

**Verlängerung zur baustatischen Typenprüfung**

**Nr. T15-134 vom 12. August 2015**

**Bericht Nr.:** T25-181

**vom:** 6. November 2025

**Gegenstand:** Aluminiumtrapezprofile der Firmenbezeichnung:  
SP 35/1035, SP 40/915, SP 45/900 und SP 80/830



**Antragsteller:** MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Vilmergen

**Planer:** Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz  
Rehbuckel 7  
D-76228 Karlsruhe

**Hersteller:** MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Vilmergen



**Geltungsdauer bis:** 30. November 2030

Dieser Bericht umfasst 2 Seiten.

## 1 Allgemeines

- 1.1 Hiermit wird die Geltungsdauer des Bescheides zur baustatischen Typenprüfung Nr. T15-134 vom 12. August 2015 um fünf Jahre bis zum 30. November 2030 verlängert.
- 1.2 Der Prüfbericht Nr. T25-181 gilt nur in Verbindung mit dem Bescheid Nr. T15-134 und darf nur zusammen mit diesem innerhalb der oben aufgeführten Geltungsdauer verwendet werden.
- 1.3 Wird der Bescheid Nr. T15-134 zurückgezogen, so gilt dies auch für den Prüfbericht Nr. T25-181.

## 2 Rechtsgrundlagen

Die Landesdirektion Sachsen - Landesstelle für Bautechnik - ist gemäß § 32 DVOSächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 MBO<sup>2</sup>.



*H.-A. Biegholdt*  
Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt

Referatsleiter

<sup>1</sup> DVOSächsBO vom 2. September 2004 (SächsGVBl. S. 427), in der zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Prüfberichtes geltenden Fassung

<sup>2</sup> Musterbauordnung, Fassung vom November 2002, in der zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Prüfberichtes geltenden Ausgabe



**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig  
Telefon: (0341) 977 3710  
Telefax: (0341) 977 1199  
Geschäftszeichen: L37-2533/12/26

**Verlängerung zur baustatischen Typenprüfung**

**Nr. T15-134 vom 12.08.2015**

**Bericht Nr.:** **T20-142**

**vom:** **26.11.2020**

**Gegenstand:** **Aluminiumtrapezprofile der Firmenbezeichnung:  
SP 35/1035, SP 40/915, SP 45/900 und SP 80/830**

**Antragsteller:** **MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Villmergen**

**Planer:** **Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz  
Rehbuckel 7  
D-76228 Karlsruhe**

**Hersteller:** **wie Antragsteller**

**Geltungsdauer bis:** **30.11.2025**



Dieser Bericht umfasst 2 Seiten.



2020/914004

## 1. Allgemeines

- 1.1 Hiermit wird die Geltungsdauer des Bescheides zur baustatischen Typenprüfung Nr. T15-134 vom 12.08.2015 um 5 Jahre bis zum 30.11.2025 verlängert.
- 1.2 Der Prüfbericht Nr. T20-142 gilt nur in Verbindung mit dem Bescheid Nr. T15-134 und darf nur zusammen mit diesem innerhalb der oben aufgeführten Geltungsdauer verwendet werden.
- 1.3 Wird der Bescheid Nr. T15-134 zurückgezogen, so gilt dies auch für den Prüfbericht Nr. T20-142.

## 2. Rechtsgrundlagen

Die Landesdirektion Sachsen - Landesstelle für Bautechnik - ist gemäß § 32 DVOSächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der MBO<sup>2</sup>.

Leiter



Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt



Bearbeiter



Christian Kutzer

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

<sup>2</sup> Musterbauordnung, Fassung 2002, zuletzt geändert am 13.05.2016

**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig  
Telefon: +49 (0)341 977 3710  
Telefax: +49 (0)341 977 3999

GZ: L37-2533/2/18

**Bescheid  
über  
die baustatische Typenprüfung**

**Bescheid Nr.:** **T15-134**

**vom:** **12.08.2015**

**Gegenstand:** **Aluminiumtrapezprofile der Firmenbezeichnung:  
SP 35/1035, SP 40/915, SP 45/900 und SP 80/830**

**Antragsteller:** **MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Villmergen**

**Planer:** **Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz  
Rehbuckel 7  
D-76228 Karlsruhe**

**Hersteller:** **wie Antragsteller**

**Geltungsdauer bis:** **31.08.2020**



Dieser Bescheid umfasst 5 Seiten und 16 Anlagen, die Bestandteil dieses Bescheides sind.



**1. Allgemeine Bestimmungen**

- 1.1. Die typengeprüften Bauvorlagen können anstelle von im Einzelfall zu prüfenden Nachweisen der Standsicherheit dem Bauantrag beigefügt 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 Bescheides 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 Bescheid 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 **31.08.2020** erforderlich.
- 1.6. Der Bescheid kann in begründeten Fällen, wie z. B. Änderungen Technischer Baubestimmungen oder wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern, entschädigungslos geändert oder zurückgezogen werden.
- 1.7. Dieser Bescheid über 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**

Aluminiumtrapezprofile der Firmenbezeichnung SP 35/1035, SP 40/915, SP 45/900 und SP 80/830 aus Aluminiumblech gemäß DIN EN 485.

**3. Zutreffende Technischen Baubestimmungen**

DIN EN 1999-1-1; Eurocode 9: Bemessung und Konstruktion von Aluminiumtragwerken – Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln; Deutsche Fassung EN 1999-1-1:2007 + A1:2009

DIN EN 1999-1-1/NA; Nationaler Anhang – National festgelegte Parameter – Eurocode 9: Bemessung und Konstruktion von Aluminiumtragwerken – Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln

DIN EN 1999-1-4; 2010-12; Eurocode 9 – Bemessung und Konstruktion von Aluminiumtragwerken – Teil 1-4: Kaltgeformte Profiltafeln; Deutsche Fassung EN 1999-1-4: 2007 + AC:2009

DIN EN 1999-1-4/NA; 2010-12; Nationaler Anhang – National festgelegte Parameter – Eurocode 9: Bemessung und Konstruktion von Aluminiumtragwerken – Teil 1-4: Kaltgeformte Profiltafeln



#### 4. Geprüfte Unterlagen

- 4.1. Statische Berechnung Nr. 1313/15-1: „Ermittlung der charakteristischen Querschnitts- und Tragfähigkeitswerte nach EN 1999-1-4 für die Aluminium-Trapezprofile Montana SP 35, SP 40, SP 45 und SP 80,“; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz; 13 Seiten

Anhang 1:	4 Seiten	Anhang 2:	34 Seiten
Anhang 3:	34 Seiten	Anhang 4:	34 Seiten
Anhang 5:	80 Seiten		

- 4.2. Formblätter (Typenblätter) zu den Profilen gemäß Tabelle:

Anlage Nr.:	Profil:	$R_{p0,2}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Blechdicken [mm]
1.1, 1.2, 1.3, 1.4	SP 35/1035	150	0,70 bis 1,50
2.1, 2.2, 2.3, 2.4	SP 40/915	150	0,70 bis 1,50
3.1, 3.2, 3.3, 3.4	SP 45/900	150	0,70 bis 1,50
4.1, 4.2, 4.3, 4.4	SP 80/830	150	0,70 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 kleiner als 5% der Nennblechdicken eingehalten werden.
- 5.5. Unter Beachtung dieses Bescheides 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-SächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der Musterbauordnung (Fassung 2002).

#### 7. Gebühren

Der Antragsteller trägt die Kosten des Verfahrens. Der Kostenbescheid wird gesondert ausgestellt.



## 8. Rechtsbehelfsbelehrung

- 8.1. Gegen diesen Typenprüfbescheid kann innerhalb eines Monates nach Bekanntgabe Widerspruch erhoben werden. Dieser Widerspruch ist bei der Landesdirektion Sachsen, Landesstelle für Bautechnik, Braustraße 2, 04107 Leipzig, schriftlich oder zur Niederschrift einzulegen.
- 8.2. Bei Zusendung durch einfachen Brief gilt die Bekanntgabe mit dem dritten Tag nach Abgabe zur Post als bewirkt, es sei denn, dass der Typenprüfbescheid zu einem späteren Zeitpunkt zugegangen ist.

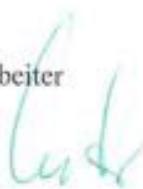
Leiter



Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt



Bearbeiter



Christian Kutzer

Anlagen: Siehe Tabelle unter Ziffer 4.2

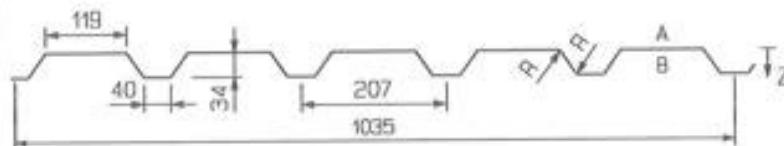
<sup>1</sup> Verordnung des Sächsischen Staatsministeriums des Innern zur Durchführung der Sächsischen Bauordnung (Durchführungsverordnung zur SächsBO – DVOSächsBO) i. d. F. d. Bek. vom 02.09.2004 SächsGVBl. Jg. 2004 BL-Nr. 12 S. 427 Fan-Nr.: 421-1.14/2 Fassung gültig ab: 02.03.2012

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1999-1-4

Profiltafel in

Positivlage

Maße in mm, Radien R = 8 mm



Anlage 1.1 zum Prüfbescheid  
**ALS TYPENENTWURF**  
 in baustatischer Hinsicht geprüft.  
 Prüfbescheid Nr. T15-134  
 Landesdirektion Sachsen  
**Landesstelle für Bautechnik**  
 Leipzig, den 12.08.2015  
 Leiter: *Bräuer* Bearbeiter: *W. L. L.*

Nennwert der Spannung an der 0,2 % Dehngrenze  $R_{p0,2} = 150 \text{ N/mm}^2$ 

## Maßgebende Querschnittswerte

Nenn-blech-dicke $t$	Eigenlast	Biegung <sup>11)</sup>		Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten <sup>13)</sup>	
				nicht reduzierter Querschnitt			wirksamer Querschnitt <sup>12)</sup>			Einfeld-träger	Mehrfeld-träger
		$t_{eff}$	$E_{eff}$	$A_{eff}$	$i_{eff}$	$z_{eff}$	$A_{eff}$	$i_{eff}$	$z_{eff}$		
mm	kN/m <sup>2</sup>	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>2</sup> /m	cm	cm	cm <sup>2</sup> /m	cm	cm	m	m
0,70	0,023	9,18	12,47	8,10	1,38	1,14	3,06	1,39	1,65		
0,80	0,026	10,97	15,10	9,25	1,38	1,14	3,91	1,39	1,64		
1,00	0,032	14,78	20,22	11,57	1,38	1,14	5,83	1,39	1,62		
1,20	0,039	18,86	25,31	13,88	1,38	1,14	8,01	1,39	1,60		
1,50	0,049	25,35	32,81	17,34	1,38	1,14	11,60	1,39	1,56		

## Schubfeldwerte

t	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					
	$T_{a,ck}$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>				Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					für $a \geq$
		$K_1$ <sup>14) 15)</sup>	$K_2$ <sup>14) 15)</sup>	$K_{1,1}$ <sup>15)</sup>	$K_{2,1}$ <sup>15)</sup>	$T_{a,ck}$ <sup>16)</sup>	$L_R$ <sup>16)</sup>	$T_{a,ck}$	$K_1$ <sup>19)</sup>	$T_{a,ck}$ <sup>22)</sup>	
mm	kN/m	$10^4 \cdot \text{m}/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	$10^{-4} \cdot 1/\text{kN}$	$10^{-4} \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN

Normalbefestigung: Verbindung in jedem Untergurt

--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

Sonderbefestigung: Verbindung mit 2 Schrauben oder verstärkter Unterlegscheibe in jedem Untergurt <sup>20)</sup>

--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

a) Blechdicke: Minustoleranz kleiner als 5% der Nenndicke.

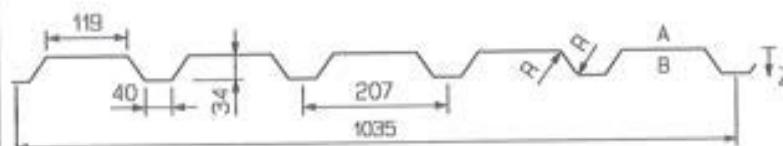
Weitere Fußnoten siehe Beiblatt 1/2 bzw. 2/2

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1999-1-4

Profiltafel in

Positivlage

Maße in mm, Radien R= 8 mm



Anlage 1.2 zum Prüfbescheid  
**ALS TYPENENTWURF**  
 in baustatischer Hinsicht geprüft.  
 Prüfbescheid Nr. T15-134  
 Landesdirektion Sachsen  
 Landesstelle für Bautechnik  
 Leipzig, den 12.08.2015  
 Leiter: *Reh* Bearbeiter: *BR*

Nennwert der Spannung an der 0,2 % Dehngrenze  $R_{p0,2} = 150 \text{ N/mm}^2$ Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung <sup>3)</sup>

Nenn-blech-dicke	Feldmo-ment	Endauf-lagerkraft <sup>6)</sup>	Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflagern 1) 2) 4) 5) 7)													
			Quer-kraft	Kreisinteraktion						Zwischenauflagerkräfte						
				$I_{z1} = 10 \text{ mm}$	$I_{z2} = 60 \text{ mm}$	$I_{z3} = 100 \text{ mm}$	$I_{z4} = 10 \text{ mm}$	$I_{z5} = 60 \text{ mm}$	$I_{z6} = 100 \text{ mm}$	$R_{w,Rk,A}^0$	$R_{w,Rk,B}^0$	$R_{w,Rk,C}^0$	$R_{w,Rk,D}^0$	$R_{w,Rk,E}^0$	$R_{w,Rk,F}^0$	
t	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}^0$	$V_{w,Rk}$	$M_{c,Rk,B}^0$	$M_{c,Rk,C}^0$	$M_{c,Rk,D}^0$	$M_{c,Rk,E}^0$	$M_{c,Rk,F}^0$	$M_{c,Rk,G}^0$	$R_{w,Rk,A}^0$	$R_{w,Rk,B}^0$	$R_{w,Rk,C}^0$	$R_{w,Rk,D}^0$	$R_{w,Rk,E}^0$	$R_{w,Rk,F}^0$	
mm	kNm/m	kN/m	kN/m	kNm/m												
0,70	0,669	2,18	3,31		0,694	0,673	0,694	0,673	0,694	0,673	4,37	4,37	7,64	7,64	9,24	9,24
0,80	0,849	2,85	4,27		0,868	0,841	0,868	0,841	0,868	0,841	5,69	5,69	9,82	9,82	11,85	11,85
1,00	1,198	4,42	6,51	n.m.	1,240	1,202	1,240	1,202	1,240	1,202	8,84	8,84	14,89	14,89	17,86	17,86
1,20	1,579	6,31	9,15		1,607	1,558	1,607	1,558	1,607	1,558	12,62	12,62	20,85	20,85	24,89	24,89
1,50	2,176	9,74	13,85		2,152	2,087	2,152	2,087	2,152	2,087	19,48	19,48	31,39	31,39	37,25	37,25

Reststützmomente <sup>8)</sup>

l	$I_{z1} = 10 \text{ mm}$			$I_{z2} = 60 \text{ mm}$			$I_{z3} = 100 \text{ mm}$			Reststützmomente $M_{Rk,R}$		
	min L	max L	max $M_{Rk,R}$	min L	max L	max $M_{Rk,R}$	min L	max L	max $M_{Rk,R}$			
	mm	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m		
										$M_{Rk,R} = 0$	für $L \leq \min L$	
										$M_{Rk,R} = \frac{L - \min L}{\max L - \min L} \cdot \max M_{Rk,R}$		
										$M_{Rk,R} = \max M_{Rk,R}$	für $L \geq \max L$	

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung <sup>1) 2)</sup>

Nenn-blech-dicke	Feldmo-ment	Verbindung in jedem anliegenden Gurt						Verbindung in jedem 2. anliegenden Gurt					
		Endauf-lagerkraft	M/V- Interaktion					Endauf-lagerkraft	M/V- Interaktion				
t	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}^0$	$M_{c,Rk,B}^0$	$M_{c,Rk,C}^0$	$R_{w,Rk,B}^0$	$V_{w,Rk}$	$R_{w,Rk,A}^0$	$M_{c,Rk,D}^0$	$M_{c,Rk,E}^0$	$R_{w,Rk,C}^0$	$R_{w,Rk,D}^0$	$V_{w,Rk}$	
mm	kNm/m	kN/m	kNm/m	kNm/m	kN/m	kNm/m	kN/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kN/m	kNm/m	
0,70	0,673	17,39	-	0,669	-	-	17,39	8,69	-	0,335	-	-	8,69
0,80	0,841	22,33	-	0,849	-	-	22,33	11,16	-	0,425	-	-	11,16
1,00	1,202	27,90	-	1,198	-	-	27,90	13,95	-	0,599	-	-	13,95
1,20	1,558	33,47	-	1,579	-	-	33,47	16,74	-	0,790	-	-	16,74
1,50	2,087	41,82	-	2,176	-	-	41,82	20,91	-	1,088	-	-	20,91

Fußnoten siehe Beiblatt 1/2

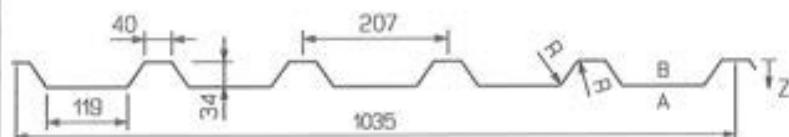
Stand: 9. Juli 2015

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1999-1-4

Profiltafel in

Negativlage

Maße in mm, Radien R= 8 mm

Nennwert der Spannung an der 0,2 % Dehngrenze  $R_{p0,2} = 150 \text{ N/mm}^2$ 

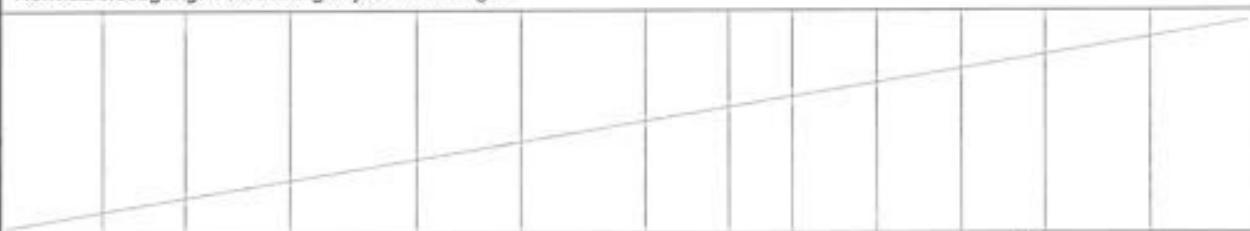
## Maßgebende Querschnittswerte

Nenn-blech-dicke <sup>a)</sup>	Eigenlast	Biegung <sup>11)</sup>		Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten <sup>13)</sup>		
				nicht reduzierter Querschnitt			wirksamer Querschnitt <sup>12)</sup>			Einfeld-träger	Mehrfeld-träger	
		t	g	$I_{eff}$	$I_{eff}$	$A_g$	$i_g$	$z_g$	$A_{eff}$	$i_{eff}$	$z_{eff}$	$L_{eff}$
mm	kN/m <sup>2</sup>			cm <sup>4</sup> /m		cm <sup>2</sup> /m		cm	cm <sup>2</sup> /m		cm	m
0,70	0,023	12,47	9,18	8,10	1,38	2,26	3,06	1,39	1,75			
0,80	0,026	15,10	10,97	9,25	1,38	2,26	3,91	1,39	1,76			
1,00	0,032	20,22	14,78	11,57	1,38	2,26	5,83	1,39	1,78			
1,20	0,039	25,31	18,86	13,88	1,38	2,26	8,01	1,39	1,80			
1,50	0,049	32,81	25,35	17,34	1,38	2,26	11,60	1,39	1,84			

## Schubfeldwerte

t	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>						
	T <sub>0,ck</sub>	K <sub>1</sub> <sup>14) 15)</sup>				T <sub>0,ck</sub> <sup>16)</sup>	L <sub>0</sub> <sup>16)</sup>	T <sub>0,ck</sub> <sup>17)</sup>	K <sub>1</sub> <sup>19)</sup>	T <sub>0,ck</sub> <sup>22)</sup>	F <sub>0,ck</sub> <sup>21)</sup> für a ≥	
		K <sub>1</sub> <sup>14) 15)</sup>	K <sub>1</sub> <sup>14) 15)</sup>	K <sub>1</sub> <sup>14) 15)</sup>	K <sub>1</sub> <sup>14) 15)</sup>							
mm	kN/m	10 <sup>-4</sup> ·m/kN	10 <sup>-4</sup> ·m <sup>2</sup> /kN	10 <sup>-4</sup> ·1/kN	10 <sup>-4</sup> ·m <sup>3</sup> /kN	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN	kN

Normalbefestigung: Verbindung in jedem Untergurt

Sonderbefestigung: Verbindung mit 2 Schrauben oder verstärkter Unterlegscheibe in jedem Untergurt <sup>20)</sup>

a) Blechdicke: Minustoleranz kleiner als 5% der Nenndicke.

Weitere Fußnoten siehe Beiblatt 1/2 bzw. 2/2

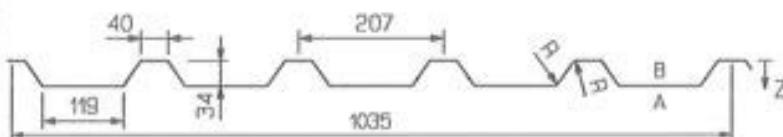
Anlage 1.3 zum Prüfbescheid  
**ALS TYPENENTWURF**  
 in baustatischer Hinsicht geprüft.  
 Prüfbescheid Nr. T15-134  
 Landesdirektion Sachsen  
**Landesstelle für Bautechnik**  
 Leipzig, den 12.08.2015  
 Leiter: *Brigitte* Bearbeiter:  
*BRIGITTE* *BRIGITTE*

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1999-1-4

Profiltafel in

Negativlage

Maße in mm, Radien R= 8 mm

Nennwert der Spannung an der 0,2 % Dehngrenze  $R_{p0,2} = 150 \text{ N/mm}^2$ Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung <sup>1)</sup>

Nenn-blech-dicke	Feldmo-ment	Endauf-lagerkraft <sup>6)</sup>	Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflagern <sup>1) 2) 4) 5) 7)</sup>													
			Quer-kraft	Kreisinteraktion						Zwischenauflagerkräfte						
				Stützmomente		Zwischenauflagerkräfte				Stützmomente		Zwischenauflagerkräfte				
t	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}$	$V_{w,Rk}$	$M_{c,Rk,B}$	$M_{c,Rk,0}$	$M_{c,Rk,6}$	$M_{c,Rk,10}$	$M_{c,Rk,B}$	$M_{c,Rk,0}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{w,Rk,0}$	$R_{w,Rk,6}$	$R_{w,Rk,10}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{w,Rk,0}$	
mm	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m						kNm/m						
0,70	0,673	2,18	3,31		0,690	0,669	0,690	0,669	0,690	0,669	4,37	4,37	7,64	7,64	9,24	9,24
0,80	0,841	2,85	4,27		0,876	0,849	0,876	0,849	0,876	0,849	5,69	5,69	9,82	9,82	11,85	11,85
1,00	1,202	4,42	6,51	n.m.	1,236	1,198	1,236	1,198	1,236	1,198	8,84	8,84	14,89	14,89	17,86	17,86
1,20	1,558	6,31	9,15		1,629	1,579	1,629	1,579	1,629	1,579	12,62	12,62	20,85	20,85	24,89	24,89
1,50	2,087	9,74	13,85		2,244	2,176	2,244	2,176	2,244	2,176	19,48	19,48	31,39	31,39	37,25	37,25

Reststützmomente <sup>8)</sup>

t	$I_{s,B} = 10 \text{ mm}$			$I_{s,B} = 60 \text{ mm}$			$I_{s,B} = 100 \text{ mm}$			Reststützmomente $M_{R,Rk}$		
	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	m	kNm/m	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m		
										$M_{R,Rk} = 0 \text{ für } L \leq \text{min L}$		
										$M_{R,Rk} = \frac{L - \text{min L}}{\text{max L} - \text{min L}} \cdot \text{max } M_{R,Rk}$		
										$M_{R,Rk} = \text{max } M_{R,Rk} \text{ für } L \geq \text{max L}$		

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung <sup>1) 2)</sup>

Nenn-blech-dicke	Feldmo-ment	Verbindung in jedem abliegenden Gurt mit Kalotte <sup>9) 10)</sup>								Verbindung in jedem anliegenden Gurt <sup>9)</sup>							
		Endauf-lagerkraft		Kreisinteraktion						Endauf-lagerkraft		M/V- Interaktion					
		t	$M_{c,Rk,F}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{c,Rk,B}$	$M_{c,Rk,0}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{w,Rk,0}$	$V_{w,Rk}$	$R_{w,Rk,A}$	$M_{c,Rk,B}$	$M_{c,Rk,0}$	$R_{w,Rk,B}$	$R_{w,Rk,0}$	$V_{w,Rk}$		
mm	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m		
0,70	0,669	3,31	0,694	0,673	6,62	6,62	-	17,39	-	0,673	-	-	-	-	17,39		
0,80	0,849	4,27	0,868	0,841	8,54	8,54	-	22,33	-	0,841	-	-	-	-	22,33		
1,00	1,198	6,51	1,240	1,202	13,01	13,01	-	27,90	-	1,202	-	-	-	-	27,90		
1,20	1,579	9,15	1,607	1,558	18,30	18,30	-	33,47	-	1,558	-	-	-	-	33,47		
1,50	2,176	13,85	2,152	2,087	27,70	27,70	-	41,82	-	2,087	-	-	-	-	41,82		

Fußnoten siehe Beiblatt 1/2.

Stand: 9. Juli 2015

Anlage 1.4 zum Prüfbescheid

ALS TYPENENTWURF

in baustatischer Hinsicht geprüft.

Prüfbescheid Nr. T15-134

Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik

Leipzig, den 12.08.2015

Leiter:

FREISTAAT SACHSEN

LANDESDIREKTION SACHSEN





## 1) Interaktionsbeziehung für M und V (elastisch-elastisch)

Für  $\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M1}} \leq 0,5$   $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_{M1}} \leq 1$

Für  $\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M1}} > 0,5$  gilt Gleichung 6.20 (EN 1999-1-4), die im Sinne der Sicherheit vereinfacht werden kann:

$$\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_{M1}} + \left( 2 \cdot \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M1}} - 1 \right)^2 \leq 1$$

## 2) Interaktionsbeziehung für M und R (elastisch-elastisch)

Begrenzung des Stützmomentes und der Auflagerkraft:

$$\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_{M1}} \leq 1 \text{ und } \frac{F_{Ed}}{R_{w,Rk,B}/\gamma_{M1}} \leq 1$$

Lineare Interaktionsbeziehung für M und R:

$$\frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} + \frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} \leq 1$$

Quadratische Interaktionsbeziehung für M und R:

$$\frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} + \left( \frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} \right)^2 \leq 1$$

Kreisinteraktion für M und R bei rechnerisch ermittelten Werten:

$$\left( \frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} \right)^2 + \left( \frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/\gamma_{M1}} \right)^2 \leq 1 \text{ mit } M_{Rk,B}^0 = M_{c,Rk,B}/\sqrt{0,94} \text{ und } R_{Rk,B}^0 = R_{w,Rk,B}$$

Sind keine Werte für  $R_{Rk,B}^0$  angegeben, ist kein Interaktionsnachweis zu führen.

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  $l_{a,B} < 10 \text{ mm}$ , z.B. bei Rohren, darf maximal der Wert für  $l_{a,B} = 10 \text{ mm}$  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  $c \geq 40 \text{ mm}$  einzuhalten. Die Auflagerlänge  $l_{a,A2}$  entspricht der wirksamen Auflagerlänge einschließlich des Profilüberstandes  $c$ . Die hier angegebenen Auflagerkräfte  $R_{w,Rk,A}$  sind experimentell bestätigte oder von diesen abgeleitete Werte.

7) Die Werte gelten nur für  $\beta_r \leq 0,2$ . Für  $\beta_r \geq 0,3$  ist der Nachweis mit  $l_{a,B} = 10 \text{ mm}$  zu führen.

## 8) Tragfähigkeitsnachweis (plastisch-plastisch) für andrückende Einwirkungen:

Stützmomente sind auf die sich aus den jeweils angrenzenden Feldlängen ergebenden Reststützmomente  $M_{Rk,B}/\gamma_{M1}$  zu begrenzen.

Für das damit unter Bemessungslasten entstehende maximale Feldmoment muss gelten:

$$M_{Ed} \leq M_{c,Rk,B}/\gamma_{M1}$$

Außerdem ist für die im Endfeld entstehende Endauflagerkraft folgende Bedingung einzuhalten:

$$F_{Ed} \leq R_{w,Rk,A}/\gamma_{M1}$$

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  $M_{Rk,B}/\gamma_{M1} = 0$  zu setzen.

9) Bei Verbindung in jedem 2. Gurt müssen die angegebenen Werte halbiert werden.

10) Kalottenlänge  $\geq 50 \text{ mm}$ .

11) Wirksame Trägheitsmomente für die Lastrichtung nach unten (+) bzw. oben (-).

12) Wirksamer Querschnitt für eine konstante Druckspannung  $\sigma = f_{0,k}$ .

13) Maximale Stützweiten, bis zu denen das Trapezprofil ohne lastverteilende Maßnahmen begangen werden darf.



14) Der Grenzwert der Beanspruchbarkeit zur Einhaltung des maximalen Gleitwinkels 1/750 ergibt sich aus:

$$T_{cd} = \frac{G_s}{750} \cdot \frac{1}{Y_{M,ser}} = \frac{1}{750} \cdot \frac{1}{[K_1 + K_2/L_s]} \cdot \frac{1}{Y_{M,ser}} \quad \text{mit } L_s = \text{Gesamtlänge des Schubfeldes in m}$$

15) Die Schubsteifigkeit  $S$  in kN zur Berechnung der Gesamtverformung des Schubfeldes ergibt sich zu:

$$S = \frac{L_s}{[(K_1 + K_1^*) \cdot e_l] + (K_2 + K_2^*)/L_s]} \quad \text{mit } e_l = \text{Abstand der Verbindungselemente in den Längsstößen in m.}$$

Falls keine weiteren Angaben gemacht werden, gelten die angegebenen  $K^*$ -Werte für Unterkonstruktionen aus Stahl.

16) Der globale Beulschubfluss ist an die vorhandenen Stützweilen anzupassen:

$$T'_{Rk,g} = T_{Rk,g} \cdot (L_R/L_{Si})^2 \quad \text{mit } L_s = \text{maximale Einzelstützweite in m. Für Einfeldträger kann } T_{Rk,g} \text{ verdoppelt werden.}$$

17) Im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist nachzuweisen:

$$T_{Ed} \leq T_{cd} \quad \text{und} \quad T_{Ed} \leq T_{b,Ck}/Y_{M,ser} \quad \text{Der Nachweis von } T_{b,Ck} \text{ ist nur bei bituminös verklebten Dachaufbauten erforderlich.}$$

18) Im Grenzzustand der Tragfähigkeit ist nachzuweisen:

$$T_{Ed} \leq T_{Rk,I}/Y_{M1} \quad \text{und} \quad T_{Ed} \leq T'_{Rk,g}/Y_{M1}$$

19) Die Bemessungswerte der Quer- und Auflagerkräfte sind um  $F_{Ed,S} = \pm K_3 \cdot T_{Ed}$  zu vergrößern.

20) Sonderausführungsarten der Befestigung:

Eine Sonderausführung der Befestigung ist gegeben, wenn jede Rippe mit je einem Befestigungselement unmittelbar neben jedem Steg des Trapezprofils (siehe Bild 1) befestigt wird. Alternativ darf eine runde oder rechteckige Unterlegscheibe (siehe Bild 2), die unter das mittig eingebrachte Befestigungselement anzuordnen ist, verwendet werden. Die Unterlegscheibe muss den Untergurt in seiner gesamten Breite überdecken.

Für die Scheibendicke  $d$  gilt:

$$d \geq 2,7 \cdot t_{cor} \cdot \sqrt{\frac{l}{c_u}} \geq 2,0 \text{ mm} \quad \text{mit } l = \text{Untergurtbreite des Trapezprofils}$$

$c_u = \text{Breite der Unterlegscheibe in Trapezprofilängsrichtung oder Durchmesser der Unterlegscheibe}$



Bild 1



Bild 2

21) Einzellasten  $F_{1,Rk}$  in kN je Rippe für die Einleitung in Trapezprofile in Spannrichtung ohne Lasteinleitungsträger.

22) Bei exzentrischer Lasteinleitung, z.B. aus der Weiterleitung der Kräfte aus dem Festpunkt der Außenschale zweischaliger Dächer in das Schubfeld, ist zusätzlich nachzuweisen:

$$T_{Ed} \leq T_{1,Rk}/Y_{M1}$$

#### Erläuterungen zu den Schubfeld-Bewerten

Wert	Einheit
$K_1$ Konstante zur Gleitwinkelberechnung	m/kN
$K_2$ Konstante zur Gleitwinkelberechnung	m <sup>2</sup> /kN
$K_1^*$ Konstante zur Gesamtverformungsberechnung	1/kN
$K_2^*$ Konstante zur Gesamtverformungsberechnung	m <sup>2</sup> /kN
$K_3$ Faktor für die Endauflager- und Querkraft	-
$L_R$ Referenzlänge (Einzelstützweite) für $T_{Rk,g}$	m
$L_{Si}$ Einzelstützweite	m
$T_{Rk,g}$ globaler Beulschubfluss bei $L_R$	kN/m
$T_{Rk,I}$ Kleinstwert aus dem lokalen Beulschubfluss und dem Spannungsnachweis	kN/m
$T_{b,Ck}$ Grenzschubfluss für die Relativverformung $h/20$ , $h$ = Profilhöhe	kN/m
$T_{1,Rk}$ Grenzschubfluss zur Begrenzung der Querbiegespannung	kN/m

**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig

Telefon: (0341) 977 3710

Telefax: (0341) 977 1199

Geschäftszeichen: 37-2533/21/26

**Verlängerung zur baustatischen Typenprüfung**

**Nr. T14-199 vom 05.12.2014**

**Bericht Nr.:** **T24-098**

**vom:** **03.12.2024**

**Gegenstand:** **Stahltrapezprofile der Firmenbezeichnung:  
SP 20/1078, SP 26/1000, SP 30/1105, SP 35/1035, SP 40/915,  
SP 41/968, SP 44/1000, SP 44/1000 S, SP 45/900, SP 59/900,  
SP 59/900 A, SP 80/830, SP 80/830 A, SP 105/1035, SP 105/1035 A,  
SP 111/930, SP 111/930 A, SP 135/930, SP 135/930 A, SP 153/840,  
SP 153/840 A, SP 160/750 und SP 160/750 A**

**Antragsteller:** **MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Villmergen**

**Planer:** **Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz  
Rehbuckel 7  
76228 Karlsruhe**

**Hersteller:** **wie Antragsteller**

**Geltungsdauer bis:** **31.12.2029**



Dieser Bericht umfasst 2 Seiten.



\* 2 0 2 4 / 1 2 4 6 9 5 7 \*

**1. Allgemeines**

- 1.1 Hiermit wird die Geltungsdauer des Bescheides zur baustatischen Typenprüfung Nr. T14-199 vom 05.12.2019 um 5 Jahre bis zum 31.12.2029 verlängert.
- 1.2 Der Prüfbericht Nr. T24-098 gilt nur in Verbindung mit dem Bescheid Nr. T14-199 und darf nur zusammen mit diesem innerhalb der oben aufgeführten Geltungsdauer verwendet werden.
- 1.3 Wird der Bescheid Nr. T14-199 zurückgezogen, so gilt dies auch für den Prüfbericht Nr. T24-098.

**2. Rechtsgrundlagen**

Die Landesdirektion Sachsen - Landesstelle für Bautechnik - ist gemäß § 32 DVOSächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der MBO<sup>2</sup>.

Leiter



Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt

Bearbeiter



Christian Kutzer



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

<sup>2</sup> Musterbauordnung, Fassung 2002, in der zum Zeitpunkt der Erstellung dieses Prüfberichtes geltenden Fassung



**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig

Telefon: (0341) 977 3710

Telefax: (0341) 977 3999

Geschäftszeichen: L.37-2533/10/23

**Verlängerung zur baustatischen Typenprüfung**

**Nr. T14-199 vom 05.12.2014**

**Bericht Nr.:** **T19-135**

**vom:** **05.12.2019**

**Gegenstand:** **Stahltrapezprofile der Firmenbezeichnung:**  
**SP 20/1078, SP 26/1000, SP 30/1105, SP 35/1035, SP 40/915,**  
**SP 41/968, SP 44/1000, SP 44/1000 S, SP 45/900, SP 59/900,**  
**SP 59/900 A, SP 80/830, SP 80/830 A, SP 105/1035, SP 105/1035 A,**  
**SP 111/930, SP 111/930 A, SP 135/930, SP 135/930 A, SP 153/840,**  
**SP 153/840 A, SP 160/750 und SP 160/750 A**

**Antragsteller:** **MONTANA Bausysteme AG**  
**Durisolstraße 11**  
**CH-5612 Villmergen**

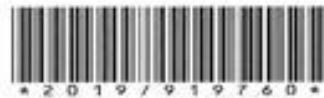
**Planer:** **Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz**  
**Rehbuckel 7**  
**76228 Karlsruhe**

**Hersteller:** **wie Antragsteller**

**Geltungsdauer bis:** **31.12.2024**



Dieser Bericht umfasst 2 Seiten.



## 1. Allgemeines

- 1.1 Hiermit wird die Geltungsdauer der baustatischen Typenprüfung Nr. T14-199 vom 05.12.2014 bis zum 31.12.2024 verlängert.
- 1.2 Die Verlängerung Nr. T19-135 gilt nur in Verbindung mit der baustatischen Typenprüfung Nr. T14-199 und darf nur zusammen mit dieser innerhalb der oben aufgeführten Geltungsdauer verwendet werden.
- 1.3 Wird die baustatische Typenprüfung Nr. T14-199 ergänzt oder zurückgezogen, so gilt dies auch für die Verlängerung Nr. T19-135 zur baustatischen Typenprüfung.

## 2. Rechtsgrundlagen

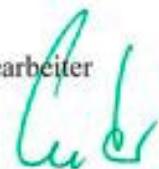
Die Landesdirektion Sachsen - Landesstelle für Bautechnik - ist gemäß § 32 DVOSächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der MBO<sup>2</sup>.

Leiter

  
Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt



Bearbeiter

  
Christian Kutzer

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

<sup>2</sup> Musterbauordnung, Fassung 2002, zuletzt geändert am 13.05.2016

**LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK**

Braustraße 2, 04107 Leipzig  
Telefon: +49 (0)341 977 3710  
Telefax: +49 (0)341 977 3999

GZ: L37-2625.10/14/20

**Bescheid  
über  
die baustatische Typenprüfung**

**Bescheid Nr.:** **T14-199**

**vom:** **05.12.2014**

**Gegenstand:** **Stahltrapezprofile der Firmenbezeichnung:  
SP 20/1078, SP 26/1000, SP 30/1105, SP 35/1035, SP 40/915,  
SP 41/968, SP 44/1000, SP 44/1000 S, SP 45/900, SP 59/900,  
SP 59/900 A, SP 80/830, SP 80/830 A, SP 105/1035, SP 105/1035 A,  
SP 111/930, SP 111/930 A, SP 135/930, SP 135/930 A, SP 153/840,  
SP 153/840 A, SP 160/750 und SP 160/750 A**

**Antragsteller:** **MONTANA Bausysteme AG  
Durisolstraße 11  
CH-5612 Villmergen**

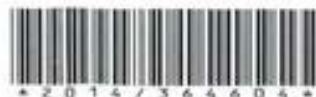
**Planer:** **Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz  
Rehbuckel 7  
76228 Karlsruhe**

**Hersteller:** **wie Antragsteller**

**Geltungsdauer bis:** **31.12.2019**



Dieser Bescheid umfasst 5 Seiten und 78 Anlagen, die Bestandteil dieses Bescheides sind.



**1. Allgemeine Bestimmungen**

- 1.1. Die typengeprüften Bauvorlagen können anstelle von im Einzelfall zu prüfenden Nachweisen der Standsicherheit dem Bauantrag beigefügt 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 Bescheides 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 Bescheid 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 **31.12.2019** erforderlich.
- 1.6. Der Bescheid kann in begründeten Fällen, wie z. B. Änderungen Technischer Baubestimmungen oder wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern, entschädigungslos geändert oder zurückgezogen werden.
- 1.7. Dieser Bescheid über 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 SP 20/1078, SP 26/1000, SP 30/1105, SP 35/1035, SP 40/915, SP 41/968, SP 44/1000, SP 44/1000 S, SP 45/900, SP 59/900, SP 59/900 A, SP 80/830, SP 80/830 A, SP 105/1035, SP 105/1035 A, SP 111/930, SP 111/930 A, SP 135/930, SP 135/930 A, SP 153/840, SP 153/840 A, SP 160/750 und SP 160/750 A aus feuerverzinktem Stahlblech gemäß DIN EN 10346 Tabelle 7.

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 1993-1-1/NA; Nationaler Anhang - National festgelegte Parameter - Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau

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

DIN EN 1993-1-3/NA; Nationaler Anhang - National festgelegte Parameter - Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-3: Allgemeine Regeln - Ergänzende Regeln für kaltgeformte dünnwandige Bauteile und Bleche



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

DIN EN 1993-1-5/NA; Nationaler Anhang - National festgelegte Parameter - Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten - Teil 1-5: Plattenförmige Bauteile

#### 4. Geprüfte Unterlagen

- 4.1. Statische Berechnung Nr. 1214/13-3 Rev.1: „Ermittlung der charakteristischen Querschnitts- und Tragfähigkeitswerte nach EN 1993-1-3 für die Stahl-Trapezprofile Montana SP 20, SP 26, SP 30, SP 35, SP 40, SP 41, SP 44, SP 44 S, SP 45, SP 59, SP 80, SP 105 und SP 111“; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz; 39 Seiten

Anhang 1:	13 Seiten	Anhang 2:	44 Seiten
Anhang 3:	44 Seiten	Anhang 4:	44 Seiten
Anhang 5:	44 Seiten	Anhang 6:	44 Seiten
Anhang 7:	16 Seiten	Anhang 8:	52 Seiten
Anhang 9:	52 Seiten	Anhang 10:	44 Seiten
Anhang 11:	98 Seiten	Anhang 12:	113 Seiten
Anhang 13:	84 Seiten	Anhang 14:	84 Seiten

- 4.2. Statische Berechnung Nr. 1214/13-7: „Ermittlung der charakteristischen Querschnitts- und Tragfähigkeitswerte nach EN 1993-1-3 für die Stahl-Trapezprofile Montana SP 59 A, SP 80 A, SP 105 A und SP 111 A“; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz; 21 Seiten

Anhang 1:	4 Seiten	Anhang 2:	98 Seiten
Anhang 3:	113 Seiten	Anhang 4:	68 Seiten
Anhang 5:	68 Seiten		

- 4.3. Statische Berechnung Nr. 1214/13-9: „Ermittlung der charakteristischen Querschnitts- und Tragfähigkeitswerte nach EN 1993-1-3 für die Stahl-Trapezprofile Montana SP 135, SP 135 A, SP 153, SP 153 A, SP 160 und SP 160 A“; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz; 24 Seiten

Anhang 1:	6 Seiten	Anhang 2:	85 Seiten
Anhang 3:	84 Seiten	Anhang 4:	84 Seiten
Anhang 5:	84 Seiten	Anhang 6:	85 Seiten
Anhang 7:	84 Seiten	Anhang 8:	3 Seiten

- 4.4. Statische Berechnung Nr. 1214/13-10: „Ermittlung der charakteristischen Querschnitts- und Tragfähigkeitswerte nach EN 1993-1-3 für die Stahl-Trapezprofile Montana SP 160 und SP 160 A, Form 2014“; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz; 9 Seiten

Anhang 1:	1 Seite	Anhang 2:	85 Seiten
Anhang 3:	83 Seiten		



## 4.5. Formblätter (Typenblätter) zu den Profilen gemäß Tabelle:

Anlage Nr.:	Profil:	$f_{yk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Blechdicken [mm]
1.1, 1.2, 1.3, 1.4	SP 20/1078	320	0,70 bis 1,25
2.1, 2.2, 2.3, 2.4	SP 26/1000	320	0,70 bis 1,25
3.1, 3.2, 3.3, 3.4	SP 30/1105	320	0,70 bis 1,25
4.1, 4.2, 4.3, 4.4	SP 35/1035	320	0,70 bis 1,25
5.1, 5.2, 5.3, 5.4	SP 40/915	320	0,70 bis 1,25
6.1, 6.2, 6.3, 6.4	SP 41/968	320	0,70 bis 1,25
7.1, 7.2	SP 44/1000	320	0,63 bis 1,25
8.1, 8.2	SP 44/1000 S	320	0,63 bis 1,25
9.1, 9.2, 9.3, 9.4	SP 45/900	320	0,70 bis 1,25
10.1, 10.2, 10.3, 10.4	SP 59/900	320	0,70 bis 1,25
11.1, 11.2	SP 59/900 A	320	0,70 bis 1,25
12.1, 12.2, 12.3, 12.4	SP 80/830	320	0,70 bis 1,50
13.1, 13.2	SP 80/830 A	320	0,70 bis 1,50
14.1, 14.2.1, 14.2.2, 14.3, 14.4	SP 105/1035	350	0,75 bis 1,50
15.1, 15.2.1, 15.2.2	SP 105/1035 A	350	0,75 bis 1,50
16.1, 16.2.1, 16.2.2, 16.3, 16.4	SP 111/930	350	0,75 bis 1,50
17.1, 17.2.1, 17.2.2	SP 111/930 A	350	0,75 bis 1,50
18.1, 18.2, 18.3, 18.4	SP 135/930	320	0,75 bis 1,50
19.1, 19.2	SP 135/930 A	320	0,75 bis 1,50
20.1, 20.2, 20.3, 20.4	SP 153/840	320	0,75 bis 1,50
21.1, 21.2	SP 153/840 A	320	0,75 bis 1,50
22.1, 22.2, 22.3, 22.4	SP 160/750	320	0,75 bis 1,50
23.1, 23.2	SP 160/750 A	320	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 Bescheides 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 DVOSächsBO<sup>1</sup> Prüfamt zur Typenprüfung; zur Typenprüfung von Standsicherheitsnachweisen siehe die jeweilige Landesbauordnung und § 66 Abs. 4 Satz 3 der Musterbauordnung (Fassung 2002).

## 7. Gebühren

Der Antragsteller trägt die Kosten des Verfahrens. Der Kostenbescheid wird gesondert ausgestellt.

## 8. Rechtsbehelfsbelehrung

- 8.1. Gegen diesen Typenprüfbescheid kann innerhalb eines Monates nach Bekanntgabe Widerspruch erhoben werden. Dieser Widerspruch ist bei der Landesdirektion Sachsen, Landesstelle für Bautechnik, Braustraße 2, 04107 Leipzig, schriftlich oder zur Niederschrift einzulegen.
- 8.2. Bei Zusendung durch einfachen Brief gilt die Bekanntgabe mit dem dritten Tag nach Abgabe zur Post als bewirkt, es sei denn, dass der Typenprüfbescheid zu einem späteren Zeitpunkt zugegangen ist.

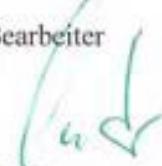
Leiter



Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt



Bearbeiter



Christian Kutzer

Anlagen: Siehe Tabelle unter Ziffer 4.5

<sup>1</sup> Verordnung des Sächsischen Staatsministeriums des Innern zur Durchführung der Sächsischen Bauordnung (Durchführungsverordnung zur SächsBO – DVOSächsBO) i. d. F. d. Bek. vom 02.09.2004 SächsGVBl. Jg. 2004 Bl.-Nr. 12 S. 427 Fsn-Nr.: 421-1.14/2 Fassung gültig ab: 02.03.2012

## Stahl-Trapezprofil

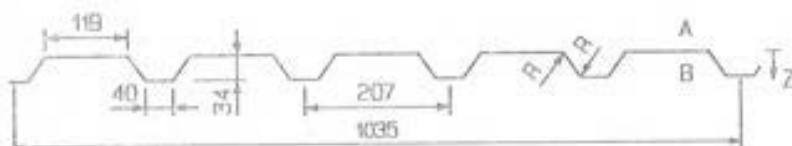
SP 35/1035

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1993-1-3

Profiltafel in

Positivlage

Maße in mm, Radien R= B mm



Anlage 4.1 zum Prüfbescheid

ALS TYPENENTWURF

in baustatischer Hinsicht geprüft.

Prüfbescheid Nr. T14-199

Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik

Leipzig, den 05.12.2014

Leiter:

Bearbeiter:

Nennstreckgrenze des Stahlkernes  $t_{\text{p}} = 320 \text{ N/mm}^2$ 

## Maßgebende Querschnittswerte

Nenn-blech-dicke $a$	Eigenlast	Biegung <sup>11)</sup>	Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten <sup>13)</sup>		
			nicht reduzierter Querschnitt			wirkender Querschnitt <sup>12)</sup>			Einfeld-träger	Mehrfeld-träger	
$t_u$	$g$	$I_{\text{eff}}$	$I_{\text{eff}}$	$A_g$	$i_g$	$z_g$	$A_{\text{eff}}$	$i_{\text{eff}}$	$z_{\text{eff}}$	$L_{\text{eff}}$	$L_{\text{eff}}$
mm	kN/m <sup>2</sup>	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>2</sup> /m	cm	cm	cm <sup>2</sup> /m	cm	cm	m	m
0,70	0,0671	9,76	13,47	7,63	1,38	1,14	3,53	1,45	1,84	0,60	0,76
0,75	0,0719	10,74	14,82	8,21	1,38	1,14	4,03	1,45	1,63	0,70	0,88
0,80	0,0767	11,75	16,20	8,79	1,38	1,14	4,55	1,44	1,63	0,98	1,23
0,88	0,0843	13,41	18,38	9,71	1,38	1,14	5,44	1,43	1,62	1,42	1,78
1,00	0,0958	15,99	21,00	11,10	1,38	1,14	6,87	1,41	1,61	2,09	2,61
1,25	0,1198	21,66	26,45	13,99	1,38	1,14	10,10	1,39	1,57	2,63	3,29

## Schubfeldwerte

$t_u$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>						
						Lasteinleitung						
	$T_{\text{u},\text{ex}}$	$K_1^{14)}^{15)}$	$K_2^{14)}^{15)}$	$K_1^{15)}$	$K_2^{15)}$	$T_{\text{m},\text{u}}$ <sup>16)</sup>	$L_u^{16)}$	$T_{\text{m},\text{u}}$	$K_1^{10)}$	$T_{\text{u},\text{ex}}$ <sup>22)</sup>	$F_{\text{ex}}^{21)}$ für $a \geq$	
mm	kN/m	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	$10^{-2} \text{ 1/kN}$	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN	
0,70	3,06	0,220	7,512	3,382	1,449	9,36	2,75	23,86	0,177	3,64	8,15	12,56
0,75	3,67	0,204	6,258	3,382	1,449	10,44	2,75	29,70	0,183	4,07	8,77	13,51
0,80	4,35	0,191	5,279	3,382	1,449	11,56	2,75	36,43	0,190	4,50	9,39	14,47
0,88	5,59	0,172	4,111	3,382	1,449	13,44	2,75	49,19	0,199	5,23	10,38	15,99
1,00	7,80	0,151	2,944	3,382	1,449	16,41	2,75	73,43	0,213	6,39	11,86	18,27
1,25	13,92	0,120	1,651	3,382	1,449	23,21	2,75	96,80	0,239	9,05	14,95	23,03

## Normalbefestigung: Verbindung in jedem Untergurt

$t_u$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>						
	$T_{\text{u},\text{ex}}$	$K_1^{14)}^{15)}$	$K_2^{14)}^{15)}$	$K_1^{15)}$	$K_2^{15)}$	$T_{\text{m},\text{u}}$ <sup>16)</sup>	$L_u^{16)}$	$T_{\text{m},\text{u}}$	$K_1^{10)}$	$T_{\text{u},\text{ex}}$ <sup>22)</sup>	$F_{\text{ex}}^{21)}$ für $a \geq$	
mm	kN/m	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	$10^{-2} \text{ 1/kN}$	$10^{-4} \text{ m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN	
0,70	2,91	0,220	6,716	3,382	0,725	9,36	2,75	23,86	0,233	5,98	8,15	12,56
0,75	3,49	0,204	5,596	3,382	0,725	10,44	2,75	29,70	0,233	6,68	8,77	13,51
0,80	4,14	0,191	4,720	3,382	0,725	11,56	2,75	36,43	0,233	7,39	9,39	14,47
0,88	5,32	0,172	3,675	3,382	0,725	13,44	2,75	49,19	0,233	8,59	10,38	15,99
1,00	7,43	0,151	2,632	3,382	0,725	16,41	2,75	73,43	0,233	10,50	11,86	18,27
1,25	13,24	0,120	1,476	3,382	0,725	23,21	2,75	96,80	0,233	14,85	14,95	23,03

\*) Blechdicke: Minustoleranz nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 „Eingeschränkte Grenzbmaße (S)“.

Weitere Fußnoten siehe Beiblatt 1/2 bzw. 2/2



## Stahl-Trapezprofil

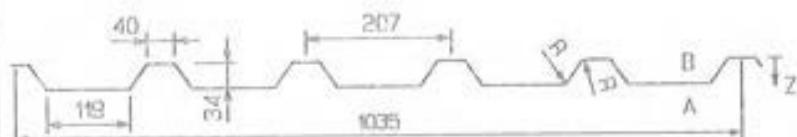
SP 35/1035

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1993-1-3

Profiltafel in

Negativlage

Maße in mm, Radien R=8 mm



## Anlage 4.3 zum Prüfbescheid

## ALS TYPENENTWURF

in baustatischer Hinsicht geprüft.

Prüfbescheid Nr. T14-199

Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik

Leipzig, den 05.12.2014

Leiter:

Bearbeiter:

Nennstreckgrenze des Stahlkernes  $f_y$  = 320 N/mm<sup>2</sup>

## Maßgebende Querschnittswerte

Nenn-blech-dicke $t_w$	Eigenlast $g$	Biegung <sup>11)</sup>		Normalkraftbeanspruchung						Grenzstützweiten <sup>12)</sup>	
				nicht reduzierter Querschnitt			wirkender Querschnitt <sup>12)</sup>			Einfeld-träger	Mehrfeld-träger
		$t_w$	$l_{eff}$	$l_{eff}$	$A_g$	$I_g$	$z_g$	$A_{eff}$	$I_{eff}$	$L_w$	$L_g$
mm	kN/m <sup>2</sup>	mm	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>4</sup> /m	cm <sup>2</sup> /m	cm	cm	cm <sup>2</sup> /m	cm	m	m
0,70	0,0671	13,47	9,76	7,63	1,38	2,26	3,53	1,45	1,76	0,95	1,18
0,75	0,0719	14,82	10,74	8,21	1,38	2,26	4,03	1,45	1,77	1,10	1,37
0,80	0,0767	16,20	11,75	8,79	1,38	2,26	4,55	1,44	1,77	1,42	1,78
0,88	0,0843	18,38	13,41	9,71	1,38	2,26	5,44	1,43	1,78	1,92	2,40
1,00	0,0958	21,00	15,99	11,10	1,38	2,26	6,87	1,41	1,79	2,68	3,35
1,25	0,1198	26,45	21,66	13,99	1,38	2,26	10,10	1,39	1,83	3,38	4,22

## Schubfeldwerte

$t_w$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					
	$T_{u,c,k}$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>				Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					Lasteinleitung
		$K_1$ <sup>14) 15)</sup>	$K_2$ <sup>14) 15)</sup>	$K_1^*$ <sup>15)</sup>	$K_2^*$ <sup>15)</sup>	$T_{u,c,k}$ <sup>16)</sup>	$L_w$ <sup>18)</sup>	$T_{u,d}$	$K_1$ <sup>10)</sup>	$T_{u,b}$ <sup>22)</sup>	
mm	kN/m	$10^4 \cdot \text{m}/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	$10^4 \cdot 1/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN
0,70	3,80	0,220	6,609	3,382	1,449	9,36	2,75	23,86	0,126	6,28	9,44
0,75	4,56	0,204	5,506	3,382	1,449	10,44	2,75	29,70	0,130	7,00	10,16
0,80	5,41	0,191	4,644	3,382	1,449	11,56	2,75	36,43	0,135	7,75	10,88
0,88	6,95	0,172	3,616	3,382	1,449	13,44	2,75	49,19	0,142	9,01	12,02
1,00	9,70	0,151	2,590	3,382	1,449	16,41	2,75	73,43	0,151	11,01	13,74
1,25	17,30	0,120	1,452	3,382	1,449	23,21	2,75	96,80	0,170	15,58	17,32

## Normalbefestigung: Verbindung in jedem Untergurt

$t_w$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					
	$T_{u,c,k}$	$K_1$ <sup>14) 15)</sup>	$K_2$ <sup>14) 15)</sup>	$K_1^*$ <sup>15)</sup>	$K_2^*$ <sup>15)</sup>	$T_{u,c,k}$ <sup>16)</sup>	$L_w$ <sup>18)</sup>	$T_{u,d}$	$K_1$ <sup>10)</sup>	$T_{u,b}$ <sup>22)</sup>	$F_{cm}$ <sup>21)</sup>
mm	kN/m	$10^4 \cdot \text{m}/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	$10^4 \cdot 1/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN
0,70	3,80	0,220	0,469	3,382	0,725	9,36	2,75	23,86	0,413	15,43	9,44
0,75	4,56	0,204	0,391	3,382	0,725	10,44	2,75	29,70	0,413	17,21	10,16
0,80	5,41	0,191	0,330	3,382	0,725	11,56	2,75	36,43	0,413	19,06	10,88
0,88	6,95	0,172	0,257	3,382	0,725	13,44	2,75	49,19	0,413	22,15	12,02
1,00	9,70	0,151	0,184	3,382	0,725	16,41	2,75	73,43	0,413	27,06	13,74
1,25	17,30	0,120	0,103	3,382	0,725	23,21	2,75	96,80	0,413	38,30	17,32

Sonderbefestigung: Verbindung mit 2 Schrauben oder verstärkter Unterlegscheibe in jedem Untergurt <sup>20)</sup>

$t_w$	Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit <sup>17)</sup>					Grenzzustand der Tragfähigkeit <sup>18)</sup>					
	$T_{u,c,k}$	$K_1$ <sup>14) 15)</sup>	$K_2$ <sup>14) 15)</sup>	$K_1^*$ <sup>15)</sup>	$K_2^*$ <sup>15)</sup>	$T_{u,c,k}$ <sup>16)</sup>	$L_w$ <sup>18)</sup>	$T_{u,d}$	$K_1$ <sup>10)</sup>	$T_{u,b}$ <sup>22)</sup>	$F_{cm}$ <sup>21)</sup>
mm	kN/m	$10^4 \cdot \text{m}/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	$10^4 \cdot 1/\text{kN}$	$10^4 \cdot \text{m}^2/\text{kN}$	kN/m	m	kN/m	-	kN/m	kN
0,70	14,00	0,220	0,469	3,382	0,725	9,36	2,75	23,86	0,413	15,43	9,44
0,75	16,81	0,204	0,391	3,382	0,725	10,44	2,75	29,70	0,413	17,21	10,16
0,80	19,93	0,191	0,330	3,382	0,725	11,56	2,75	36,43	0,413	19,06	10,88
0,88	25,59	0,172	0,257	3,382	0,725	13,44	2,75	49,19	0,413	22,15	12,02
1,00	35,74	0,151	0,184	3,382	0,725	16,41	2,75	73,43	0,413	27,06	13,74
1,25	63,74	0,120	0,103	3,382	0,725	23,21	2,75	96,80	0,413	38,30	17,32

\*) Blechdicke: Minustoleranz nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 „Eingeschränkte Grenzabmaße (S)“.

Weitere Fußnoten siehe Beiblatt 1/2 bzw. 2/2.

Stand: 10. Januar 2014

## Stahl-Trapezprofil

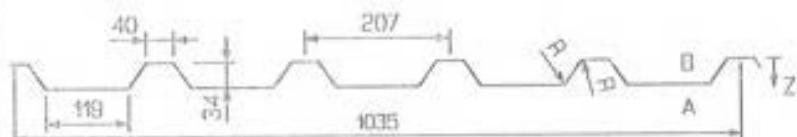
SP 35/1035

## Querschnitts- und Bemessungswerte nach DIN EN 1993-1-3

Profiltafel in

Negativlage

Maße in mm, Raden R= 8 mm

Nennstreckgrenze des Stahlkernes  $f_y = 320 \text{ N/mm}^2$ Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung <sup>3)</sup>

Nenn-blech-dicke $t_u$	Feldmo-ment $M_{c,R,F}$	Endauflagerkraft $R_{w,R,A}$	Quer-kraft $V_{w,R}$	Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenaufliegern <sup>1)(2)(4)(5)(7)</sup>											
				Lineare Interaktion						Zwischenauflagerkräfte					
				Stützmomente			Zwischenauflagerkräfte			$I_{a,B} = 10 \text{ mm}$			$I_{a,B} = 60 \text{ mm}$		
$t_u$	$M_{c,R,F}$	$R_{w,R,A}$	$V_{w,R}$	$M^a_{m,R}$	$M_{c,R,B}$	$M^a_{m,B}$	$M_{c,R,B}$	$M^a_{m,B}$	$M_{c,R,B}$	$R^a_{w,R,B}$	$R_{w,R,B}$	$R^a_{w,R,B}$	$R_{w,R,B}$	$R^a_{w,R,B}$	$R_{w,R,B}$
mm	kNm/m	kN/m	kN/m	kNm/m						kNm/m					
0,70	1,643	4,91	7,48	1,94	1,55	1,94	1,55	1,94	1,55	12,27	9,82	21,59	17,28	26,18	20,94
0,75	1,819	5,68	8,61	2,16	1,73	2,16	1,73	2,16	1,73	14,20	11,36	24,80	19,84	30,01	24,01
0,80	1,990	6,51	9,80	2,40	1,92	2,40	1,92	2,40	1,92	16,26	13,01	28,20	22,56	34,07	27,26
0,88	2,297	7,93	11,85	2,81	2,25	2,81	2,25	2,81	2,25	19,83	15,86	34,03	27,22	41,01	32,81
1,00	2,761	10,32	15,24	3,43	2,74	3,43	2,74	3,43	2,74	25,80	20,84	43,64	34,91	52,42	41,93
1,25	3,743	16,23	23,50	4,78	3,83	4,78	3,83	4,78	3,83	40,57	32,45	66,94	53,55	79,91	63,93

Reststützmomente <sup>8)</sup>

$t_u$	$I_{a,B} = 10 \text{ mm}$			$I_{a,B} = 60 \text{ mm}$			$I_{a,B} = 100 \text{ mm}$			Reststützmomente $M_{R,R}$		
	min L	max L	$\max M_{R,R}$	min L	max L	$\max M_{R,R}$	min L	max L	$\max M_{R,R}$	min L	max L	$\max M_{R,R}$
mm	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m	m	m	kNm/m

## Anlage 4.4 zum Prüfbescheid

## ALS TYPENENTWURF

In baustatischer Hinsicht geprüft.

Prüfbescheid Nr. T14-199

Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik

Leipzig, den 05.12.2014

Leiter:

Bearbeiter:

Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung <sup>1)(2)</sup>

Nenn-blech-dicke $t_u$	Feldmo-ment $M_{c,R,F}$	Verbindung in jedem abliegenden Gurt mit Kalotte <sup>9)(10)</sup>						Verbindung in jedem anliegenden Gurt <sup>9)</sup>					
		Endauflagerkraft	Lineare Interaktion					Endauflagerkraft	M/V- Interaktion				
$t_u$	$M_{c,R,F}$	$R_{w,R,A}$	$M^a_{m,R}$	$M_{c,R,B}$	$R^a_{w,R,B}$	$V_{w,R}$	$R_{w,R,A}$	$M^a_{m,R}$	$M_{c,R,B}$	$R^a_{w,R,B}$	$V_{w,R}$		
mm	kNm/m	kN/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m	kNm/m		
0,70	1,549	7,48	2,05	1,643	18,70	14,96	-	39,10	-	1,643	-	-	39,10
0,75	1,732	8,61	2,27	1,819	21,52	17,21	-	42,28	-	1,819	-	-	42,28
0,80	1,923	9,80	2,50	1,999	24,50	19,60	-	45,25	-	1,999	-	-	45,25
0,88	2,246	11,85	2,87	2,297	29,62	23,70	-	50,01	-	2,297	-	-	50,01
1,00	2,741	15,24	3,45	2,761	38,11	30,49	-	57,15	-	2,761	-	-	57,15
1,25	3,826	23,50	4,68	3,743	58,76	47,01	-	72,00	-	3,743	-	-	72,00

Fußnoten siehe Beiblatt 1/2

Stand: 10. Januar 2014



Beiblatt 1/2	Erläuterungen zu den Querschnitts- und Tragfähigkeitswerten (DIN EN 1993-1-3)
1)	<p><b>Interaktionsbeziehung für M und V (elastisch-elastisch)</b></p> <p>Für <math>\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk,B}/Y_{MO}} \leq 0,5</math>      <math>\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/Y_{MO}} \leq 1</math></p> <p>Für <math>\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk,B}/Y_{MO}} &gt; 0,5</math>      gilt Gleichung 6.27 (EN 1993-1-3), die im Sinne der Sicherheit vereinfacht werden kann:</p> $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/Y_{MO}} + \left( 2 \cdot \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk,B}/Y_{MO}} - 1 \right)^2 \leq 1$
2)	<p><b>Interaktionsbeziehung für M und R (elastisch-elastisch)</b></p> <p>Sind keine Werte für <math>R_{Rk,B}^0</math> angegeben, ist kein Interaktionsnachweis zu führen.</p> <p><u>Lineare</u> Interaktionsbeziehung für M und R:</p> $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/Y_{MO}} \leq 1 \text{ und } \frac{F_{Ed}}{R_{w,Rk,B}/Y_{M1}} \leq 1 \quad \frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^0/Y_{MO}} + \frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/Y_{M1}} \leq 1$ <p>Für rechnerisch ermittelte Werte gilt:</p> $M_{Rk,B}^0 = 1,25 \cdot M_{c,Rk,B} \text{ und } R_{Rk,B}^0 = 1,25 \cdot R_{w,Rk,B}$ <p><u>Quadratische</u> Interaktionsbeziehung für M und R:</p> $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/Y_{MO}} \leq 1 \text{ und } \frac{F_{Ed}}{R_{w,Rk,B}/Y_{M1}} \leq 1 \quad \frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^0/Y_{MO}} + \left( \frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/Y_{M1}} \right)^2 \leq 1$
3)	<p>Werden quer zur Spannrichtung und rechtwinklig zur Profillebene Linienlasten in das Trapezprofil eingeleitet, so ist der Nachweis der Tragfähigkeit aus der umgekehrten Profillage als Interaktionsnachweis (vgl. Fußnote 2) durchzuführen.</p>
4)	<p>Für kleinere Zwischenauflagerlängen <math>l_{a,B}</math> als angegeben, müssen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte linear im entsprechenden Verhältnis reduziert werden. Für <math>l_{a,B} &lt; 10</math> mm, z.B. bei Rohren, darf maximal der Wert für <math>l_{a,B} = 10</math> mm eingesetzt werden.</p>
5)	<p>Bei Auflagerlängen, die zwischen den aufgeführten Auflagerlängen liegen, dürfen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte jeweils linear interpoliert werden.</p>
6)	<p>Der Profilüberstand für die wirksame Auflagerlänge <math>l_{a,A1}</math> ist mit <math>c \geq 40</math> mm einzuhalten. Die Auflagerlänge <math>l_{a,A2}</math> entspricht der wirksamen Auflagerlänge einschließlich des Profilüberstandes <math>c</math>. Die hier angegebenen Auflagerkräfte <math>R_{w,Rk,A}</math> sind experimentell bestätigte oder von diesen abgeleitete Werte.</p>
7)	<p>Die Werte gelten nur für <math>B_r \leq 0,2</math>. Für <math>B_r \geq 0,3</math> ist der Nachweis mit <math>l_{a,B} = 10</math> mm zu führen.</p>
8)	<p><b>Tragfähigkeitsnachweis (plastisch-plastisch) für andrückende Einwirkungen:</b></p> <p>Stützmomente sind auf die sich aus den jeweils angrenzenden Feldlängen ergebenden Reststützmomente <math>M_{c,Rk,B}/Y_{MO}</math> zu begrenzen.</p> <p>Für das damit unter Bemessungslasten entstehende maximale Feldmoment muss gelten:</p> $M_{Ed} \leq M_{c,Rk,B}/Y_{MO}$ <p>Außerdem ist für die im Endfeld entstehende Endauflagerkraft folgende Bedingung einzuhalten:</p> $F_{Ed} \leq F_{w,Rk,A}/Y_{M1}$ <p>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).</p> <p>Sind keine Werte für Reststützmomente angegeben, ist beim Tragfähigkeitsnachweis <math>M_{c,Rk,B}/Y_{MO} = 0</math> zu setzen.</p>
9)	<p>Bei Verbindung in jedem 2. Gurt müssen die angegebenen Werte halbiert werden.</p>
10)	<p>Kalottenlänge <math>\geq 50</math> mm.</p>
11)	<p>Wirksame Trägheitsmomente für die Lastrichtung nach unten (+) bzw. oben (-).</p>
12)	<p>Wirksamer Querschnitt für eine konstante Druckspannung: <math>\sigma = f_{p,0}</math>.</p>
13)	<p>Maximale Stützweiten, bis zu denen das Trapezprofil ohne lastverteilende Maßnahmen begangen werden darf.</p>

Beiblatt 2/2	Erläuterungen zu den Schubfeldwerten (DIN EN 1993-1-3)
14)	Der Grenzwert der Beanspruchbarkeit zur Einhaltung des maximalen Gleitwinkels $1/750$ ergibt sich aus: $T_{Ed} = \frac{G_s}{750} \cdot \frac{1}{Y_{M,ser}} = \frac{1}{750} \cdot \frac{1}{[K_1 + K_2/L_s] \cdot Y_{M,ser}}$ mit $L_s$ = Gesamtlänge des Schubfeldes in m
15)	Die Schubsteifigkeit $S$ in kN zur Berechnung der Gesamtverformung des Schubfeldes ergibt sich zu: $S = \frac{L_s}{[(K_1 + K_1^*) \cdot e_i] + [K_2 + K_2^*] \cdot L_s]} \quad \text{mit } e_i = \text{Abstand der Verbindungselemente in den Längsstößen in m.}$ Falls keine weiteren Angaben gemacht werden, gelten die angegebenen $K^*$ -Werte für Unterkonstruktionen aus Stahl.
16)	Der globale Beulschubfluss ist an die vorhandenen Stützweiten anzupassen: $T'_{Rk,g} = T_{Rk,g} \cdot (L_R/L_{Si})^2 \quad \text{mit } L_{Si} = \text{maximale Einzelstützweite in m. Für Einfeldträger kann } T_{Rk,g} \text{ verdoppelt werden.}$
17)	Im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist nachzuweisen: $T_{Ed} \leq T_{Ed} \quad \text{und} \quad T_{Ed} \leq T_{b,Ck} / Y_{M,ser}$ Der Nachweis von $T_{b,Ck}$ ist nur bei bituminös verklebten Dachaufbauten erforderlich.
18)	Im Grenzzustand der Tragfähigkeit ist nachzuweisen: $T_{Ed} \leq T_{Rk,l} / Y_{M1} \quad \text{und} \quad T_{Ed} \leq T'_{Rk,g} / Y_{M1}$
19)	Die Bemessungswerte der Quer- und Auflagerkräfte sind um $F_{Ed,0} = \pm K_3 \cdot T_{Ed}$ zu vergrößern.
20)	Sonderausführungsarten der Befestigung: Eine Sonderausführung der Befestigung ist gegeben, wenn jede Rippe mit je einem Befestigungselement unmittelbar neben jedem Steg des Trapezprofils (siehe Bild 1) befestigt wird. Alternativ darf eine runde oder rechteckige Unterlegscheibe (siehe Bild 2), die unter das mittig eingebrachte Befestigungselement anzuordnen ist, verwendet werden. Die Unterlegscheibe muss den Untergurt in seiner gesamten Breite überdecken. Für die Scheibendicke $d$ gilt: $d \geq 2,7 \cdot t_{cor} \cdot \sqrt{\frac{1}{c_u}} \geq 2,0 \text{ mm} \quad \text{mit } t_{cor} = \text{Untergurtbreite des Trapezprofils}$ $c_u = \text{Breite der Unterlegscheibe in Trapezprofilängsrichtung oder Durchmesser der Unterlegscheibe}$
	 
21)	Einzeltaschen $F_{Ed,0}$ in kN je Rippe für die Einleitung in Trapezprofile in Spannrichtung ohne Lasteinleitungsträger.
22)	Bei exzentrischer Lasteinleitung, z.B. aus der Weiterleitung der Kräfte aus dem Festpunkt der Außenschale zweischaliger Dächer in das Schubfeld, ist zusätzlich nachzuweisen: $T_{Ed} \leq T_{L,Rk} / Y_{M0}$
Erläuterungen zu den Schubfeld-Belwerten	
Wert	Einheit
$K_1$	1/kN
$K_2$	$\text{m}^2/\text{kN}$
$K_1^*$	1/kN
$K_2^*$	$\text{m}^2/\text{kN}$
$K_3$	-
$L_R$	m
$L_s$	m
$T_{Rk,g}$	kN/m
$T_{Rk,l}$	kN/m
$T_{b,Ck}$	kN/m
$T_{Ed}$	kN/m

**Profiltec Bausysteme GmbH**

Lise-Meitner-Straße 10

74523 Schwäbisch Hall

Fon +49 791 94616-0

[info@ptsha.de](mailto:info@ptsha.de)

[www.ptsha.de](http://www.ptsha.de)

**Vertriebsbüro Nord**

Profiltec Bausysteme GmbH

Max-Planck-Straße 81

27283 Verden

Fon +49 4231 677340-0

[verden@ptsha.de](mailto:verden@ptsha.de)

**Vertriebsbüro Mitte**

Profiltec Bausysteme GmbH

Weibeweg 2

57258 Freudenberg

Fon +49 2734 43422-0

[freudenberg@ptsha.de](mailto:freudenberg@ptsha.de)

**Vertriebsbüro Ost**

Profiltec Bausysteme GmbH

Gerichtsweg 28

04103 Leipzig

Fon +49 341 9627528-0

[leipzig@ptsha.de](mailto:leipzig@ptsha.de)