



FREISTAAT

#### LANDESSTELLE FÜR BAUTECHNIK

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

Geschäftszeichen: L37-2533/17/22

# Verlängerung zur baustatischen Typenprüfung

Nr. T17-080 vom 28.08.2017

Bericht Nr.:

T22-139

vom:

10.11.2022

Gegenstand:

Montana MK 80/600, Montana MK 80/600 A, Montana MK 100/600, Montana MK 100/600 A Montana MK 120/600, Montana MK 120/600 A Montana MK 140/600, Montana MK 140/600 A Montana MK 145/600, Montana MK 145/600 A Montana MK 160/600, Montana MK 160/600 A Montana MK 180/600, Montana MK 180/600 A Montana MK 80/500, Montana MK 80/500 A Montana MK 100/500, Montana MK 100/500 A Montana MK 120/500, Montana MK 120/500 A Montana MK 140/500, Montana MK 140/500 A Montana MK 145/500, Montana MK 145/500 A Montana MK 160/500, Montana MK 160/500 A Montana MK 180/500, Montana MK 180/500 A Montana MK 80/400, Montana MK 80/400 A Montana MK 100/400, Montana MK 100/400 A Montana MK 120/400, Montana MK 120/400 A Montana MK 140/400, Montana MK 140/400 A Montana MK 145/400, Montana MK 145/400 A Montana MK 160/400, Montana MK 160/400 A Montana MK 180/400, Montana MK 180/400 A

Stahlkassettenprofile der Firmenbezeichnung:



Antragsteller:

Montana Bausysteme AG

**Durisolstrasse 11 CH-5612 Villmergen** 

Planer:

Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz

Rehbuckel 7 76228 Karlsruhe

Hersteller:

wie Antragsteller

Geltungsdauer bis:

30.11.2027

### 1. Allgemeines

- 1.1 Hiermit wird die Geltungsdauer des Bescheides zur baustatischen Typenprüfung Nr. T17-080 vom 28.08.2017 um 5 Jahre bis zum 30.11.2027 verlängert.
- 1.2 Der Prüfbericht Nr. T22-139 gilt nur in Verbindung mit dem Bescheid Nr. T17-080 und darf nur zusammen mit diesem innerhalb der oben aufgeführten Geltungsdauer verwendet werden.
- 1.3 Wird der Bescheid Nr. T17-080 zurückgezogen, so gilt dies auch für den Prüfbericht Nr. T22-139.

### 2. 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 MBO<sup>2</sup>.

FREISTAAT

Leiter

Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt

Bearbeiter

Christian Kutzer

Dieser Bericht umfasst 2 Seiten.

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

<sup>&</sup>lt;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

GZ: L37-2533/6/22

## **Bescheid**

#### über

## die baustatische Typenprüfung

Bescheid Nr.:

T17-080

vom:

28.08.2017

Gegenstand:

Montana MK 80/600, Montana MK 80/600 A Montana MK 100/600, Montana MK 100/600 A Montana MK 120/600, Montana MK 120/600 A Montana MK 140/600, Montana MK 140/600 A Montana MK 145/600, Montana MK 145/600 A Montana MK 160/600, Montana MK 160/600 A Montana MK 180/600, Montana MK 180/600 A Montana MK 80/500, Montana MK 80/500 A Montana MK 100/500, Montana MK 100/500 A Montana MK 120/500, Montana MK 120/500 A Montana MK 140/500, Montana MK 140/500 A Montana MK 145/500, Montana MK 145/500 A Montana MK 160/500, Montana MK 160/500 A Montana MK 180/500, Montana MK 180/500 A Montana MK 80/400, Montana MK 80/400 A Montana MK 100/400, Montana MK 100/400 A Montana MK 120/400, Montana MK 120/400 A Montana MK 140/400, Montana MK 140/400 A Montana MK 145/400, Montana MK 145/400 A Montana MK 160/400, Montana MK 160/400 A

Montana MK 180/400, Montana MK 180/400 A

FREISTAAT SACHSEN

Stahlkassettenprofile der Firmenbezeichnung:



Antragsteller:

**MONTANA Bausysteme AG** 

Durisolstraße 11 CH-5612 Villmergen

Planer:

Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz

FREISTAAT

Rehbuckel 7 76228 Karlsruhe

Hersteller:

wie Antragsteller

Geltungsdauer bis:

31.08.2022

PREKTION STE

Dieser Bescheid umfasst 6 Seiten und 42 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 31.08.2022 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

Stahlkassettenprofile der Firmenbezeichnung Montana MK 80/600, Montana MK 80/600 A, Montana MK 100/600, Montana MK 100/600 A, Montana MK 120/600, Montana MK 120/600 A, Montana MK 140/600 A, Montana MK 140/600 A, Montana MK 140/600 A, Montana MK 160/600 A, Montana MK 160/600, Montana MK 160/600 A, Montana MK 180/600, Montana MK 180/600 A, Montana MK 80/500, Montana MK 100/500 A, Montana MK 100/500 A, Montana MK 120/500, Montana MK 120/500 A, Montana MK 120/500 A, Montana MK 140/500 A, Montana MK 140/500 A, Montana MK 160/500 A, Montana MK 145/500, Montana MK 160/500 A, Montana MK 180/500, Montana MK 180/500 A, Montana MK 80/400, Montana MK 80/400 A, Montana MK 100/400 A, Montana MK 120/400, Montana MK 120/400, Montana MK 140/400 A, Montana MK 140/400 A, Montana MK 140/400 A, Montana MK 140/400 A, Montana MK 160/400 A, Montana MK 180/400 und Montana MK 180/400 A aus Flacherzeugnissen gemäß DIN EN 10346 Tabelle 7. Die rechnerische Blechkerndicke beträgt t<sub>N</sub> -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: 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. 1373/17-1 und 1373/17-2: "Charakteristische Tragfähigkeitsund Querschnittswerte für Montana Mantawall Stahl-Kassettenprofile; Ingenieurbüro für Leichtbau R. Holz
- 4.2. Formblätter (Typenblätter) zu den Profilen gemäß Tabelle:

Anlage Nr.:	Profil:	f <sub>y,k</sub> [N/mm <sup>2</sup> ]	Blechdicken [mm]
1	Montana MK 80/600	320	0,75 bis 1,25
2	Montana MK 80/600 A	320	0,75 bis 1,25
3	Montana MK 100/600	320	0,75 bis 1,25
4	Montana MK 100/600 A	320	0,75 bis 1,25
5	Montana MK 120/600	320	0,75 bis 1,25
6	Montana MK 120/600 A	320	0,75 bis 1,25
7	Montana MK 140/600	320	0,75 bis 1,25
8	Montana MK 140/600 A	320	0,75 bis 1,25
9	Montana MK 145/600	320	0,75 bis 1,25
10	Montana MK 145/600 A	320	0,75 bis 1,25
11	Montana MK 160/600	320	0,75 bis 1,25
12	Montana MK 160/600 A	320	0,75 bis 1,25
13	Montana MK 180/600	320	0,75 bis 1,25
14	Montana MK 180/600 A	320	0,75 bis 1,25
15	Montana MK 80/500	320	0,75 bis 1,25
16	Montana MK 80/500 A	320	0,75 bis 1,25
17	Montana MK 100/500	320	0,75 bis 1,25
18	Montana MK 100/500 A	320	0,75 bis 1,25
19	Montana MK 120/500	320	0,75 bis 1,25
20	Montana MK 120/500 A	320	0,75 bis 1,28 FRI

		$f_{y,k}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	Blechdicken [mm]
21	Montana MK 140/500	320	0,75 bis 1,25
22	Montana MK 140/500 A	320	0,75 bis 1,25
23	Montana MK 145/500	320	0,75 bis 1,25
24	Montana MK 145/500 A	320	0,75 bis 1,25
25	Montana MK 160/500	320	0,75 bis 1,25
26	Montana MK 160/500 A	320	0,75 bis 1,25
27	Montana MK 180/500	320	0,75 bis 1,25
28	Montana MK 180/500 A	320	0,75 bis 1,25
29	Montana MK 80/400	320	0,75 bis 1,25
30	Montana MK 80/400 A	320	0,75 bis 1,25
31	Montana MK 100/400	320	0,75 bis 1,25
32	Montana MK 100/400 A	320	0,75 bis 1,25
33	Montana MK 120/400	320	0,75 bis 1,25
34	Montana MK 120/400 A	320	0,75 bis 1,25
35	Montana MK 140/400	320	0,75 bis 1,25
36	Montana MK 140/400 A	320	0,75 bis 1,25
37	Montana MK 145/400	320	0,75 bis 1,25
38	Montana MK 145/400 A	320	0,75 bis 1,25
39	Montana MK 160/400	320	0,75 bis 1,25
40	Montana MK 160/400 A	320	0,75 bis 1,25
41	Montana MK 180/400	320	0,75 bis 1,25
42	Montana MK 180/400 A	320	0,75 bis 1,25

## 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 Kassettenprofile in den vorgegebe-FREISTAAT nen 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 (MBO)<sup>2</sup>.

#### 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.

FREISTAAT

Leiter

Dr.-Ing. H.-A. Biegholdt

Bearbeiter

Christian Kutzer

<u>Anlagen</u>: Siehe Tabelle unter Ziffer 4.2

<sup>1</sup> Durchführungsverordnung zur SächsBO in der Fassung der Bekanntmachung vom 2. September 2004 (SächsGVBl. S. 427), die zuletzt durch Artikel 1 der Verordnung vom 8. Oktober 2014 (SächsGVBl. S. 647) geändert worden ist

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

#### Stahl- Kassettenprofil

#### Montana MK 145/500

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

Maße in mm, Radien R= 4 mm 4

Anlage 23 zum Prüfbescheid **ALS TYPENENTWURF** 

in baustatischer Hinsicht geprüft. Prüfbescheid Nr. T17-080 Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik Leipzig, den 28,08.2017

FREISTAAT Bearbeiter: Leiter:

Nennstreckgrenze des Stahlkernes f<sub>vk</sub> =

320 N/mm<sup>2</sup>

Abstand der Befestigungen a, ≤ 621 mm<sup>9</sup>

### Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung

Nenn- Feldmo-		Endauflagerkraft 6)		Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflagern 1) 2) 3) 4) 5) 6)									
blech- dicke	ment						L	ineare Int	eraktion (a	: = 1)			
8)			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	kraft	aft Stützmomente				Zwischenauflagerkräfte				
		b <sub>A</sub> + ü = 40 mm	·		l <sub>a,B</sub> = 300 mm		l <sub>a,B</sub> = 100 mm		l <sub>a,8</sub> = 300 mm				
t <sub>N</sub>	M <sub>c,Rk,F</sub>	R	v,Rk	V <sub>w,Rk</sub>	M <sup>0</sup> Rk,B	M <sub>c,Rk,B</sub>	M <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	M <sub>c,Rk,B</sub>	R <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	R <sub>w,Rk,B</sub>	R <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	R <sub>w,Rk,B</sub>	
mm	kNm/m	kN	l/m	kN/m	kNm/m			kN/m					
0,75	7,36	7,13	/	/	16,27	7,24	16,71	9,13	21,80	17,20	33,65	24,01	
0,88	9,16	10,46		/	18,46	9,76	17,16	11,28	36,02	25,54	63,11	34,71	
1,00	11,11	13,54		/	20,48	12,08	17,57	13,26	49,15	33,24	90,31	44,59	
1,13	12,61	15,37		/	23,25	13,71	19,95	15,06	55,81	37,74	102,54	50,63	
1,25	14,00	17,06			25,81	15,22	22,14	16,71	61,95	41,90	113,83	56,20	

Chara	Kteristis	sche Tragta	higkeitsw	erte für al	bhebende	Flächent	pelastung	Maßge	ebende Q	uerschni	ttswerte
	l .	Endauf-	Zwischenauflager 1) 2) 3) 4) 7) Eigel						Eigen- Trägheitsmomente		
blech- dicke	ment	lagerkraft 7)		M/R- Interaktion ( $\epsilon = 1$ )				last		schnitts- fläche	
8)			Stützmo	oment	Auflag	erkraft	Querkraft				liacite
t <sub>N</sub>	M <sub>c,Rk,F</sub>	R <sub>w,Rk,A</sub>	M <sup>0</sup> <sub>Rk,8</sub>	M <sub>c,Rk,B</sub>	R <sup>⊕</sup> Rk,B	R <sub>w,Rk,B</sub>	V <sub>w,Rk</sub>	g	i+ eff	l- eff	Ag
mm	kNm/m	kN/m	kNm	ı/m	kN/m		kN/m	kN/m²	cm⁴/m	cm <sup>4</sup> /m	cm²/m
0,75	7,83	9,83	8,51	6,93	60,47	24,56		0,107	348,5	298,8	12,68
0,88	10,27	10,87	15,03	9,07	50,19	27,18		0,126	379,2	344,9	15,00
1,00	12,52	11,84	21,38	∖11,32	40,70	29,60		0,143	407,5	387,5	17,15
1,13	14,21	13,45	24,27	12,85	46,22	33,61		0,161	462,7	439.8	19,47
1,25	15,78	14,93	26,94	14,27	51,30	37,31		0,179	513,6	488,0	21,61
								·	·	,	,

- M/R-Interaktion  $\frac{M_{Ed}}{M_{Rk,B}^{0}/\gamma_{M}} + \left(\frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^{0}/\gamma_{M}}\right)^{\epsilon} \le 1$

2) M/V- Interaktion  $\frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M}} \le 0,5 \colon \frac{M_{Ed}}{M_{e,Rk,B}/\gamma_{M}} \le 1 \qquad \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M}} > 0,5 \colon \frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_{M}} + \left(\frac{2 \cdot V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_{M}} - 1\right)^{2} \le 1$ 

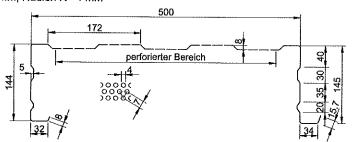
- 3) Sind keine Werte für  $M^o_{Rk,B}$  und  $R^o_{Rk,B}$  angegeben, ist kein Interaktionsnachweis zu führen.
- 4) Sind für V<sub>w.Rk</sub> keine Werte angegeben, entfällt dieser Nachweis.
- Für kleinere Zwischenauflagerbreiten  $b_{\rm B}$  als angegeben, müssen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerten linear im entsprechenden Verhältnis reduziert werden. Für  $b_{\rm g}$  < 10 mm, z.B. bei Rohren, darf maximal 10 mm eingesetzt werden.
- Bei Auflagerbreiten, die zwischen den aufgeführten Werten liegen, dürfen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte jeweils linear interpoliert werden.
- Verbindung mit der Unterkonstruktion in jedem anliegenden Gurt mit mindestens 2 Verbindungselementen
- Blechdicke: Minustoleranz nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 "Eingeschränkte Grenzabmaße (S)".
- Bei Kassettenkonstruktionen mit einer max. 80 mm dicken Vorsatzdämmung müssen die  $M_{E,k}$  Werte für Auflast und  $M_{B,k}$ Werte für Windsog um 25% abgemindert werden.

#### Stahl- Kassettenprofil

### Montana MK 145/500 A

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

Maße in mm. Radien R= 4 mm



Anlage 24 zum Prüfbescheid **ALS TYPENENTWURF** 

in baustatischer Hinsicht geprüft. Prüfbescheid Nr. T17-080 Landesdirektion Sachsen

Landesstelle für Bautechnik Leipzig, den 28.08.2017

Bearbeiter: SACHSEN

Abstand der Befestigungen a₁ ≤ 621 mm<sup>9)</sup>

## Nennstreckgrenze des Stahlkernes f., =

### Charakteristische Tragfähigkeitswerte für andrückende Flächenbelastung

Nenn-	Feldmo-	- Endauflagerkraft <sup>6)</sup>		Elastisch aufnehmbare Schnittgrößen an Zwischenauflagern 1) 2) 3) 4) 5) 6)											
blech- dicke	ment			Quer-						leraktion (ε = 1)					
8)				kraft		Stützmomente				Zwischenauflagerkräfte					
		b <sub>A</sub> + ü = 40 mm	b <sub>A</sub> + ü =		I <sub>a,B</sub> = 10	I <sub>a,B</sub> = 100 mm I <sub>a,B</sub> = 300 mm			I <sub>a,B</sub> = 100 mm I <sub>s,B</sub> = ;		300 mm				
t <sub>N</sub>	M <sub>c,Rk,F</sub>	R	v,Rk	$V_{w,Rk}$	M <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub> M <sub>c,Rk,B</sub>		M <sup>0</sup> Rk,8	M <sub>c,Rk,B</sub>	R <sup>0</sup> Rk,B	R <sub>w,Rk,B</sub>	R <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	$R_{w,Rk,B}$			
mm	kNm/m	k٨	l/m	kN/m	kNm/m				kN/m						
0,75	6,70	6,42		/	9,67	5,63	11,92	7,40	23,86	16,30	34,60	22,38			
0,88	8,55	9,37	/	/	12,91	7,87	13,31	9,37	35,97	23,57	60,94	31,88			
1,00	10,13	12,10	/		15,90	9,94	14,59	11,19	47,15	30,29	85,25	40,66			
1,13	11,50	13,73		/	18,04	11,28	16,56	12,70	53,53	34,39	96,79	46,16			
1,25	12,76	15,25			20,02	12,52	18,37	14,09	59,43	38,18	107,45	51,24			

#### Charakteristische Tragfähigkeitswerte für abhebende Flächenbelastung Maßgebende Querschnittswerte

		1		Zwischenauflager 1) 2) 3) 4) 7)  M/R- Interaktion (ε = 1)  Eigen-last  Trägheitsmomen						momente	Quer-
blech- dicke	ment	lagerkraft 7)									schnitts- fläche
8)			Stützm	oment	Auflag	erkraft	Querkraft				Hache
t <sub>N</sub>	M <sub>c,Rk,F</sub>	$R_{w,Rk,A}$	M <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	M <sub>c,Rk,B</sub>	R <sup>0</sup> <sub>Rk,B</sub>	R <sub>w,Rk,B</sub>	$V_{w,Rk}$	g	I+ <sub>eff</sub>	l. <sup>ett</sup>	A <sub>g</sub>
mm	kNm/m	kN/m	kNn	n/m	kN/m		kN/m	kN/m²	cm⁴/m	cm⁴/m	cm²/m
0,75	6,52	7,20	9,41	6,09	28,99	18,00	/	0,092	284,0	311,0	9,35
0,88	8,45	9,06	14,38	8,11	33,15	22,66	/	0,108	302,3	324,6	11,06
1,00	10,22	10,79	18,63	9,82	36,98	26,96		0,123	319,3	337,1	12,64
1,13	11,60	12,25	21,16	11,15	41,99	30,62		0,139	362,6	382,6	14,35
1,25	12,87	13,59	23,48	12,38	46,62	33,99		0,154	402,5	424,6	15,93
							/				

- $\frac{M/R\text{--Interaktion}}{M_{Rk,B}^0/\gamma_M} + \left(\frac{F_{Ed}}{R_{Rk,B}^0/\gamma_M}\right)^{\varepsilon} \leq 1$

$$\frac{V_{Ed}}{V_{W,Rk}/y_M} \le 0.5$$
:  $\frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,R}/y_M} \le 1$   $\frac{V_{W,Rk,R}}{V_{W,Rk,R}} \le 1$ 

- $\begin{vmatrix} 2) & \text{M/V- Interaktion} \\ & \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} \leq 0.5 \colon \frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} \leq 1 & \frac{V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} > 0.5 \colon \frac{M_{Ed}}{M_{c,Rk,B}/\gamma_M} + \left(\frac{2 \cdot V_{Ed}}{V_{w,Rk}/\gamma_M} 1\right)^2 \leq 1$
- 3) Sind keine Werte für M<sup>o</sup><sub>Rk,B</sub> und R<sup>o</sup><sub>Rk,B</sub> angegeben, ist kein Interaktionsnachweis zu führen.
- Sind für V<sub>w.Rk</sub> keine Werte angegeben, entfällt dieser Nachweis.
- Für kleinere Zwischenauflagerbreiten b<sub>e</sub> als angegeben, müssen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerten linear im entsprechenden Verhältnis reduziert werden. Für b<sub>e</sub> < 10 mm, z.B. bei Rohren, darf maximal 10 mm eingesetzt werden.
- Bei Auflagerbreiten, die zwischen den aufgeführten Werten liegen, dürfen die aufnehmbaren Tragfähigkeitswerte jeweils linear interpoliert werden.
- Verbindung mit der Unterkonstruktion in jedem anliegenden Gurt mit mindestens 2 Verbindungselementen
- Blechdicke: Minustoleranz nach DIN EN 10143:2006, Tabelle 2 "Eingeschränkte Grenzabmaße (S)".
- Bei Kassettenkonstruktionen mit einer max. 80 mm dicken Vorsatzdämmung müssen die  $M_{Fk}$  Werte für Auflast und  $M_{Bk}$ -Werte für Windsog um 25% abgemindert werden.