

KNAUF

Putz- und Fassadensysteme

P914_TB.de

Technische Broschüre

06/2025

MP 75 Fire

Brandschutz-Gipsputz

Planungshilfe



- Gutachterliche Stellungnahme BB-23-325-3A

Inhalt

MP 75 Fire	
Brandschutz-Gipsputz	4
Betonkonstruktionen	
Decken und Wände	6
Anwendungsbereich	6
Mindest-Auftragsdicke e	7
Bemessungsbeispiel	10
Stützen und Träger	11
Anwendungsbereich	11
Mindest-Auftragsdicke e	12
Bemessungsbeispiele	14
Stahlkonstruktionen	
Stützen und Träger	16
Anwendungsbereich	16
Ermittlung von A_m/V -Werten.....	17
Übersicht A_m/V -Werte	18
Mindest-Auftragsdicke e	21
Bemessungsbeispiele	25
Sonderkonstruktionen	
Rippendecken ohne Zwischenbauteile	27
Rippendecken mit Holzelementen	29
Rippendecken mit Zwischenbauteilen	31
Stahlbeton-Hohldecken	33
Ziegel- und Stahlsteindecken	35
Kappendecken	37
Hourdisdecken	39
Betondecken mit eingebetteten Stahlträgern (Vouten)	41
Nutzungshinweise	
Hinweise	43



Objekt: Boulderhalle Stuttgart

MP 75 Fire

Brandschutz-Gipsputz

Produktbeschreibung

MP 75 Fire wurde speziell für den baulichen Brandschutz im Innenbereich entwickelt. Seine Aufgabe ist es, die beschichteten Konstruktionselemente im Brandfall zu schützen, damit diese bis zum Löschen des Feuers oder bis zur Evakuierung des Gebäudes ihre Funktion erhalten.

MP 75 Fire besteht aus Gips als Bindemittel in Kombination mit einer speziellen Abmischung von Leichtzuschlagstoffen, Additiven und Fasern für eine gute Maschinenapplikation. MP 75 Fire besitzt die Europäische Technische Bewertung ETA-21/0727.

Anwendungsbereich

- Betondecken und -wände nach DIN EN 1992-1-2
- Betonstützen und -träger nach DIN EN 1992-1-2
- Stahlstützen und -träger nach DIN EN 1993-1-2
- Sonderkonstruktionen nach DIN 4102-4

Eigenschaften und Mehrwert

- Einfache maschinelle Verarbeitung
- Gipsgebunden
- Faserverstärkt
- Farbe weiß

Technische Daten

Bezeichnung	Norm	Einheit	MP 75 Fire
Brandverhalten	EN 13501-1	–	A1
Druckfestigkeit	EN 13279-2	N/mm ²	≥ 2,3
Haftzugfestigkeit	EN 1015-2	N/mm ²	≥ 0,2
▪ Auf Beton		N/mm ²	≥ 0,15
▪ Auf Stahl			
Wasserdampfdiffusionswiderstandszahl	EN 12086	–	7
pH-Wert	–	–	12 – 13
Versteifungsbeginn	–	min	ca. 90 – 170
Versteifungsende	–	min	ca. 180 – 300
Schüttdichte	–	kg/m ³	500 – 600
Trockenrohddichte	EN 1015-10	kg/m ³	ca. 750
Biegezugfestigkeit	EN 13279-2	N/mm ²	1,0
Wärmeleitfähigkeit $\lambda_{10, tr}$	EN 1745	W/m·K	0,20
Nassmörtelgewicht	–	kg/mm/m ²	ca. 1,3
Gewicht getrockneter Putz	–	kg/mm/m ²	ca. 0,8

Die technischen Daten wurden nach den jeweils gültigen Prüfnormen ermittelt. Abweichungen davon sind unter Baustellenbedingungen möglich.

Materialbedarf und Verbrauch

Anwendung	Verbrauch ca. kg/m ²	Ergiebigkeit ca.	
		m ² /Sack	m ² /t
10 mm Auftragsdicke	6,2	3,2	161,0

Alle Angaben sind Zirka-Werte und können je nach Untergrund abweichen. Genauen Verbrauch am Objekt ermitteln.

Hinweise zum Brandschutz

Die hier erläuterten Anwendungsmöglichkeiten und Brandschutzeigenschaften des MP 75 Fire basieren auf den Angaben der Europäischen Technischen Bewertung ETA-21/0727 und den ihr zugrunde liegenden Prüfberichten. Alle mit **plus** gekennzeichneten Angaben bieten dem Anwender zusätzliche Ausführungsmöglichkeiten, die nicht unmittelbar vom europäischen Verwendbarkeitsnachweis erfasst, aber im Rahmen der gutachterlichen Stellungnahmen BB-23-325-1, -2 & -3A durch IBB Hauswaldt technisch beurteilt wurden.

Basis für die gutachterliche Stellungnahmen BB-23-325-1, -2 & -3A sind, neben der DIN 4102-4 (Brandverhalten von klassifizierten Baustoffen und Bauteilen) und der DIN EN 13381-3/-4 (Prüfverfahren zum Feuerwiderstand von tragenden Stahl- und Betonbauteilen), die der ETA-21/0727 zu Grunde liegenden Prüfberichte der MFPA Leipzig.

Knauf weist darauf hin, dass im Vorfeld der Brandschutzertüchtigung mit MP 75 Fire die Ausführungen in jedem Fall und alle in

der Planungshilfe mit **plus** markierten Anwendungsmöglichkeiten im Besonderen mit den für den Brandschutz verantwortlichen Personen und/oder Behörden abzustimmen sind. Die Technische Broschüre P914_TB.de liefert dabei einen Überblick über alle als brandschutztechnisch machbar eingestuft Anwendungsbereiche. Die hier angegebenen Auftragsdicken entsprechen der ETA-21/0727 oder wurden nach den Vorgaben der DIN EN 1992-1-2 (Eurocode 2: Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken – Teil 1 – 2: Allgemeine Regeln – Tragwerksbemessung für den Brandfall) berechnet. Alle Auftragsdicken sind ausschließlich bei genauer Einhaltung der geschilderten Vorgaben gültig.

Die genannten Schichtdicken sind die Mindestschichtdicken, welche unbedingt einzuhalten sind. Nach Aushärtung des Putzes ist es nicht zulässig, eine zweite Schicht Brandschutzputz aufzutragen. Daher empfehlen wir aus Sicherheitsgründen, immer 10 bis 20 % mehr an Schichtdicke beim Anspritzen aufzutragen, um das Risiko von zu geringen Schichtdicken zu vermeiden.



Betonkonstruktionen

Brandschutzbeschichtung von Betonbauteilen

Anwendungsbereich

Einseitig exponierte Betonwände und -decken

- Bei einer Betonrohddichte im Bereich von 1955 kg/m^3 bis 2725 kg/m^3 .
- Betonfestigkeitsklasse mindestens C30/37 bis einschließlich C50/60.
- Feuerwiderstandsklassen 30 bis 180 Minuten

plus

- Betonrohddichten von 800 kg/m^3 bis einschließlich 1954 kg/m^3
- Betonfestigkeitsklassen $< \text{C30/37}$

Die Bemessung der brandschutztechnisch erforderlichen Auftragsdicke MP 75 Fire für Betonbauteile erfolgt nach den Tabellen der folgenden Seiten in Abhängigkeit von

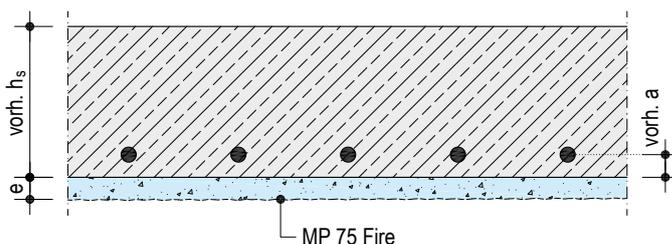
- Bauteilart und -beanspruchung,
- erforderlicher Feuerwiderstandsklasse nach bauaufsichtlicher Anforderung,
- Anforderungen an die Betondicke nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, für die erforderliche Feuerwiderstandsklasse,
- vorhandener Betondicke und
- äquivalenter Betondicke der ETA-21/0727.

Vorgehensweise

1. Anwendungsbereiche beachten.
2. Erforderliche Betondicken (erf. a und erf. h_s) nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, ermitteln.
3. Vorhandene Betondicken (vorh. a und vorh. h_s) ermitteln und maßgebende (maximale) fehlende Betondicke ableiten.
4. Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire entsprechend der fehlenden Betondicke aus den Tabellen auf den Folgeseiten ablesen.

Bemessungsbeispiel siehe „Bemessungsbeispiel“ auf [Seite 10](#).

Betondecken

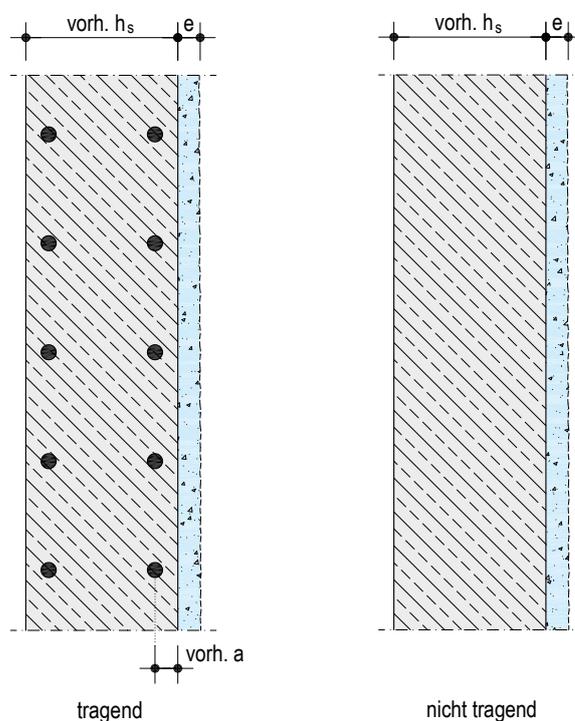


vorh. a = vorhandener Achsabstand

vorh. h_s = vorhandene Deckendicke

e = Auftragsdicke MP 75 Fire

Betonwände



vorh. a = vorhandener Achsabstand bei tragenden Wänden

vorh. h_s = vorhandene Wanddicke

e = Dicke MP 75 Fire

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Mindest-Auftragsdicke

In Abhängigkeit von Feuerwiderstandsklasse und fehlender Betondicke

Diagramm 1

		REI 30									
Mindest-Auftragsdicke MP 75 Fire in mm	21										≤ 50
	20									≤ 49	
	19								≤ 47		
	18						≤ 46				
	17					≤ 45					
	16				≤ 43						
	15			≤ 42							
	14		≤ 40								
	13	≤ 39									
	12	≤ 38									
		38	39	40	42	43	45	46	47	49	50
		Fehlende Betondicke in mm									

Diagramm 2

		REI 60									
Mindest-Auftragsdicke MP 75 Fire in mm	21										≤ 67
	20									≤ 64	
	19								≤ 62		
	18						≤ 60				
	17					≤ 58					
	16				≤ 56						
	15			≤ 54							
	14		≤ 52								
	13	≤ 50									
	12	≤ 48									
		48	50	52	54	56	58	60	62	64	67
		Fehlende Betondicke in mm									

Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit von Feuerwiderstandsklasse und fehlender Betondicke

Diagramm 3

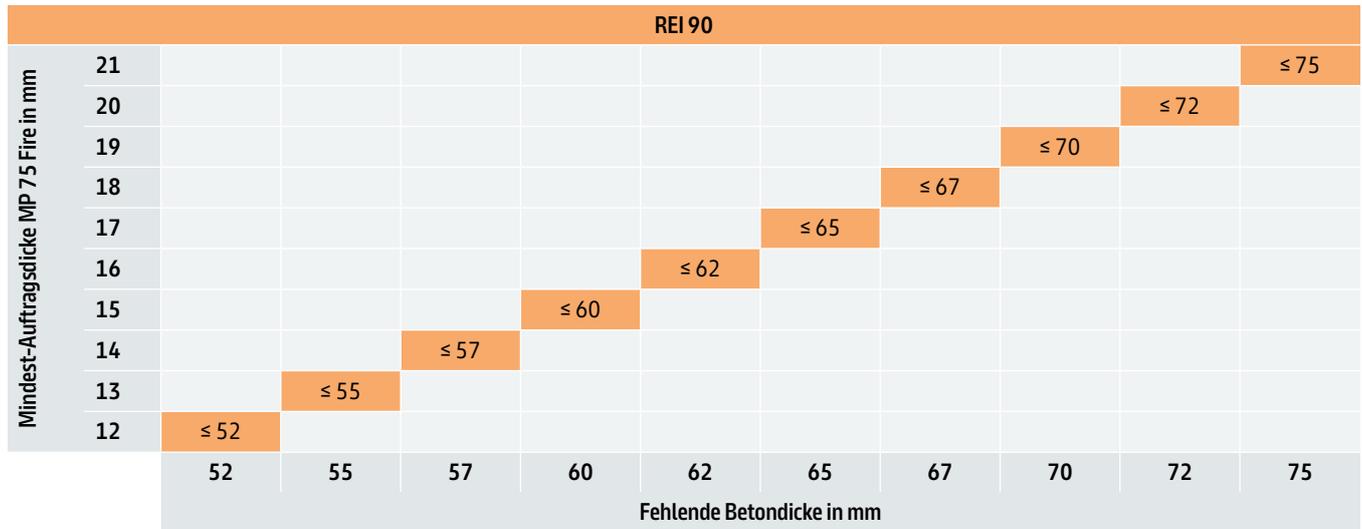
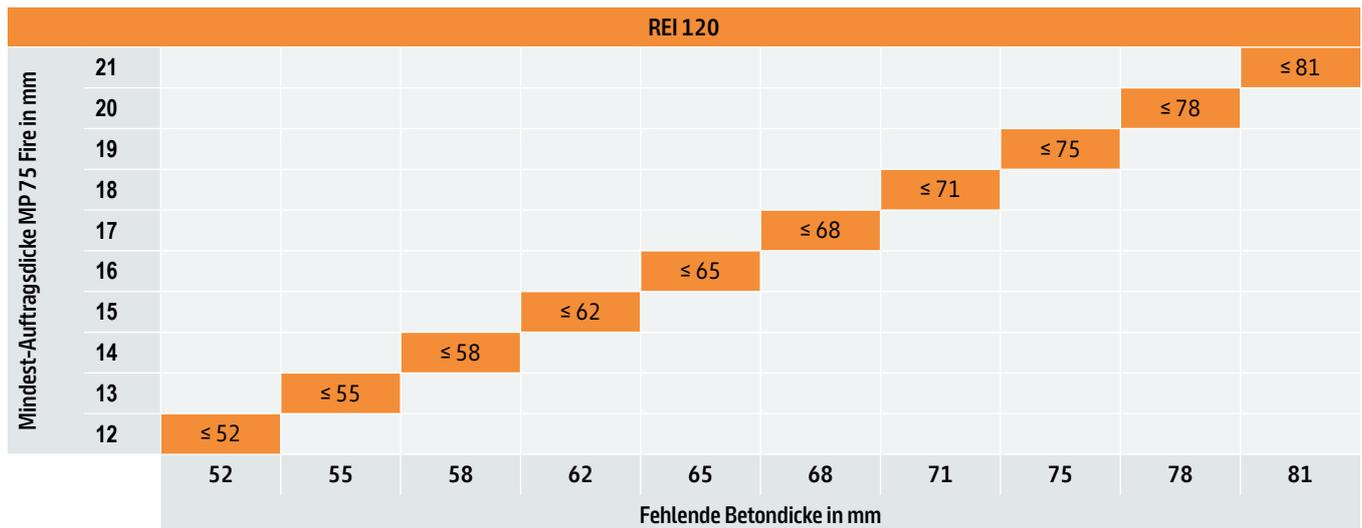


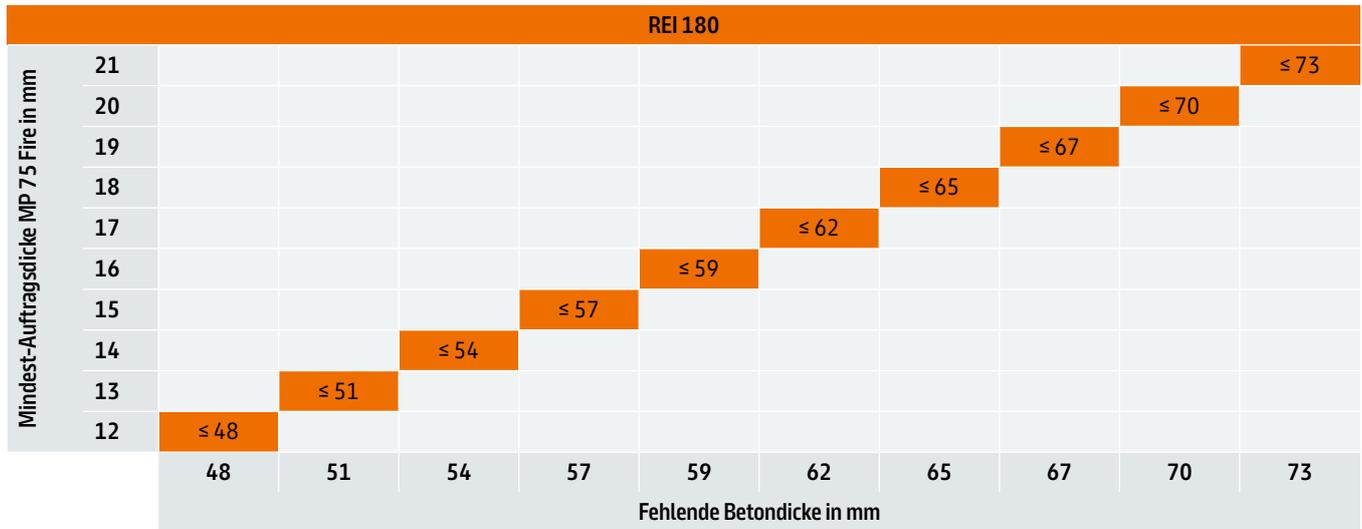
Diagramm 4



Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit von Feuerwiderstandsklasse und fehlender Betondicke

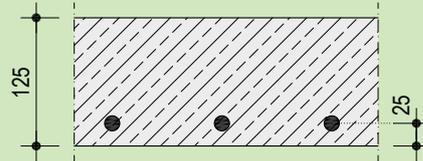
Diagramm 5



Bemessungsbeispiel

Statisch bestimmt gelagerte, zweiachsig gespannte Stahlbetondecke mit Seitenverhältnis $1,5 < l_y / l_x \leq 2,0$ und an allen 4 Rändern gestützt nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.8, Spalte 2 und 5.

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 180
Betonrohddichte:	2100 kg/m ³
Betonfestigkeitsklasse	C25/30
Deckenmaße:	
l_x :	5 m
l_y :	10 m
Deckendicke vorh. h_s :	125 mm
Achsabstand vorh. a :	25 mm
Auftragsdicke e :	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach ETA-21/0727

- Betonrohddichte = 2100 kg/m³ liegt zwischen 1955 kg/m³ bis 2725 kg/m³
- Betonfestigkeitsklasse C25/30 entspricht mindestens C25/30

Schritt 2

Anforderungen an den Mindestachsabstand nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.8, Spalte 2 und 5

- erf. a = 40 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

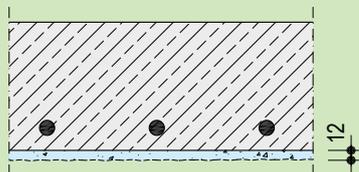
- erf. h_s - vorh. h_s = 150 mm - 125 mm = 25 mm
- erf. a - vorh. a = 40 mm - 25 mm = 15 mm

Maßgebende fehlende Betondicke = 25 mm

Schritt 4

Ablezen der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

- Diagramm 5 (siehe Seite 9): e = 12 mm



Anwendungsbereich

3-seitig oder 4-seitig exponierte Betonträger und -stützen

- Bei einer Betonrohddichte im Bereich von 1955 kg/m³ bis 2725 kg/m³
- Stützen-/Trägerbreite von mindestens 150 mm
- Trägerhöhe von mindestens 450 mm
Geringere Höhen sind möglich, wenn dabei die Querschnittsfläche nicht verringert wird.
- Betonfestigkeitsklasse von C30/37 bis einschließlich C50/60.
- Feuerwiderstandsklassen 30 bis 180 Minuten

plus

- 1-seitig oder 2-seitig exponierte Betonträger und -stützen
- Betonrohddichten von 800 bis 1954 kg/m³
- Betonfestigkeitsklassen < C30/37
- Stützen-/Trägerbreite von 80 – 149 mm
- Anwendungen nach DIN 4102-4

Die Bemessung der brandschutztechnisch erforderlichen Auftragsdicke von MP 75 Fire für Betonbauteile erfolgt nach den Tabellen der folgenden Seiten in Abhängigkeit von

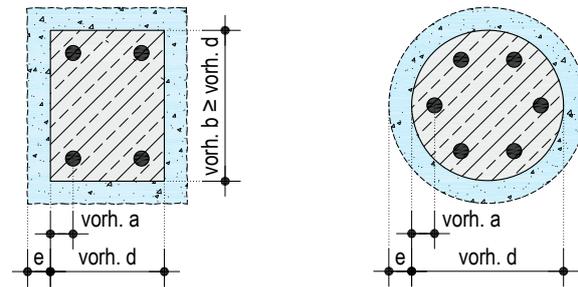
- Bauteilart und -beanspruchung,
- erforderlicher Feuerwiderstandsklasse nach bauaufsichtlicher Anforderung,
- Anforderungen an die Betondicke nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, für die erforderliche Feuerwiderstandsklasse,
- vorhandener Betondicke und
- äquivalenter Betondicke der ETA-21/0727.

Vorgehensweise

- Anwendungsbereiche beachten.
- Erforderliche Betondicke (erf. a und erf. b bzw. erf. d) nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, ermitteln.
- Vorhandene Betondicke (vorh. a und vorh. b bzw. vorh. d) ermitteln und maßgebende (maximale) fehlende Betondicke ableiten.
- Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire entsprechend der fehlenden Betondicke aus den Tabellen auf den Folgeseiten ablesen.

Bemessungsbeispiele siehe [Seite 14](#).

Betonstützen



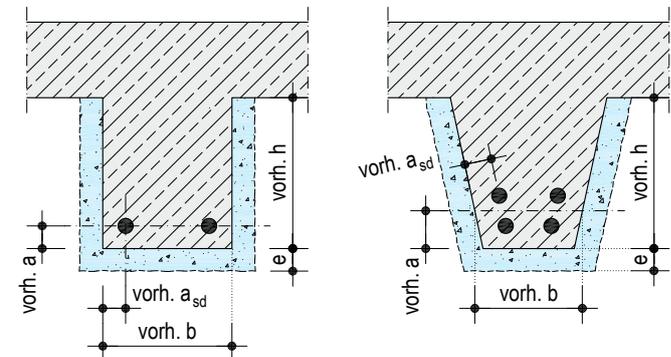
vorh. a = vorhandener Achsabstand

vorh. b = größere vorhandene Stützenbreite

vorh. d = kleinere vorhandene Stützendicke bzw. Durchmesser

e = Dicke MP 75 Fire

Betonträger



vorh. a = vorhandener Achsabstand

vorh. a_{sd} = vorhandener seitlicher Achsabstand

vorh. b = vorhandene Trägerbreite in Höhe des Schwerpunktes der Zugzonbewehrung

vorh. h = vorhandene Trägerhöhe

e = Dicke MP 75 Fire

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Mindest-Auftragsdicke

In Abhängigkeit von Feuerwiderstandsklasse und fehlender Betondicke

Diagramm 6

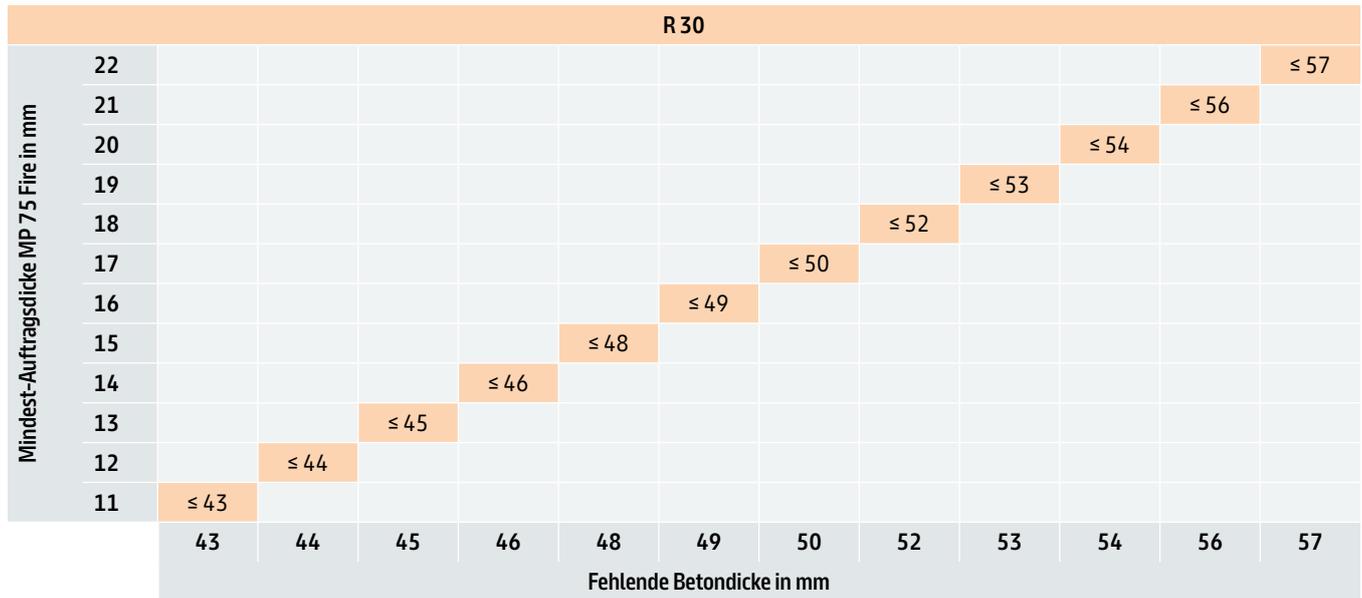
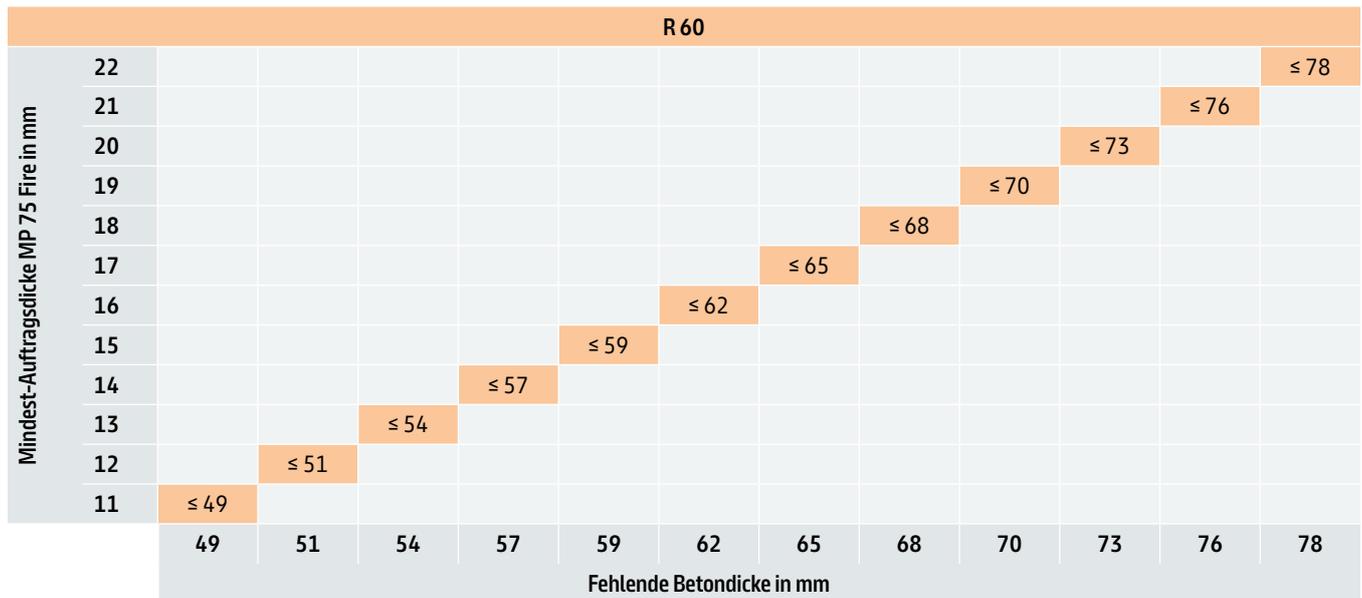


Diagramm 7



Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit von Feuerwiderstandsklasse und fehlender Betondicke

Diagramm 8

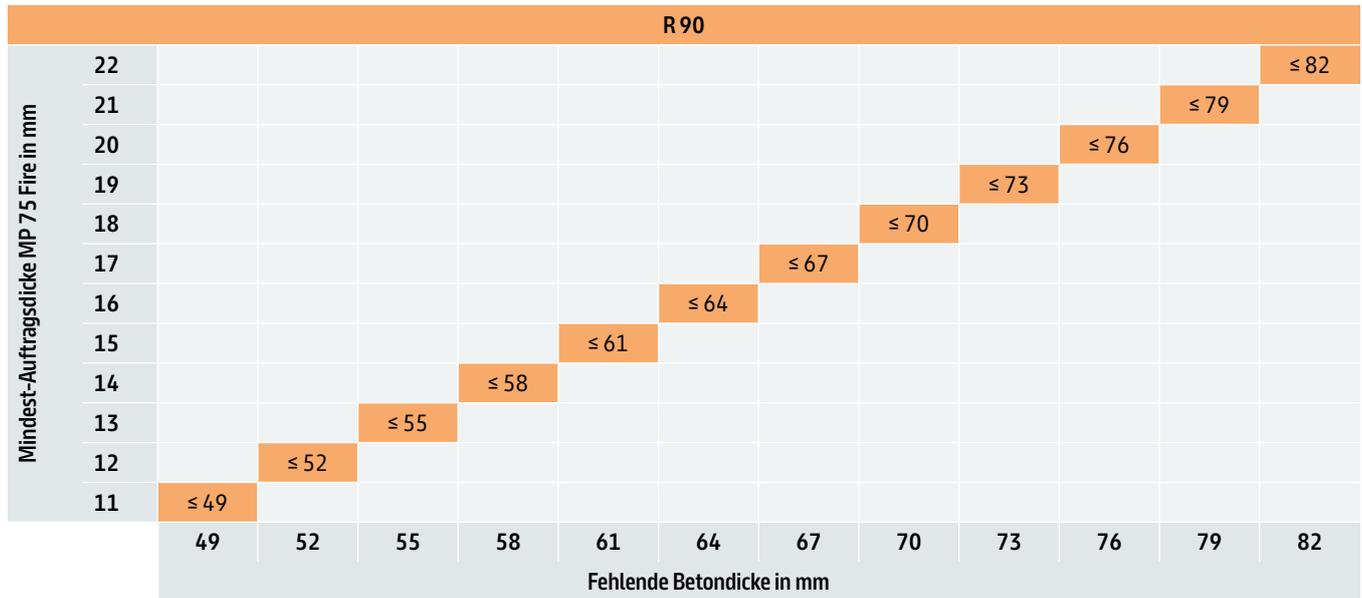


Diagramm 9

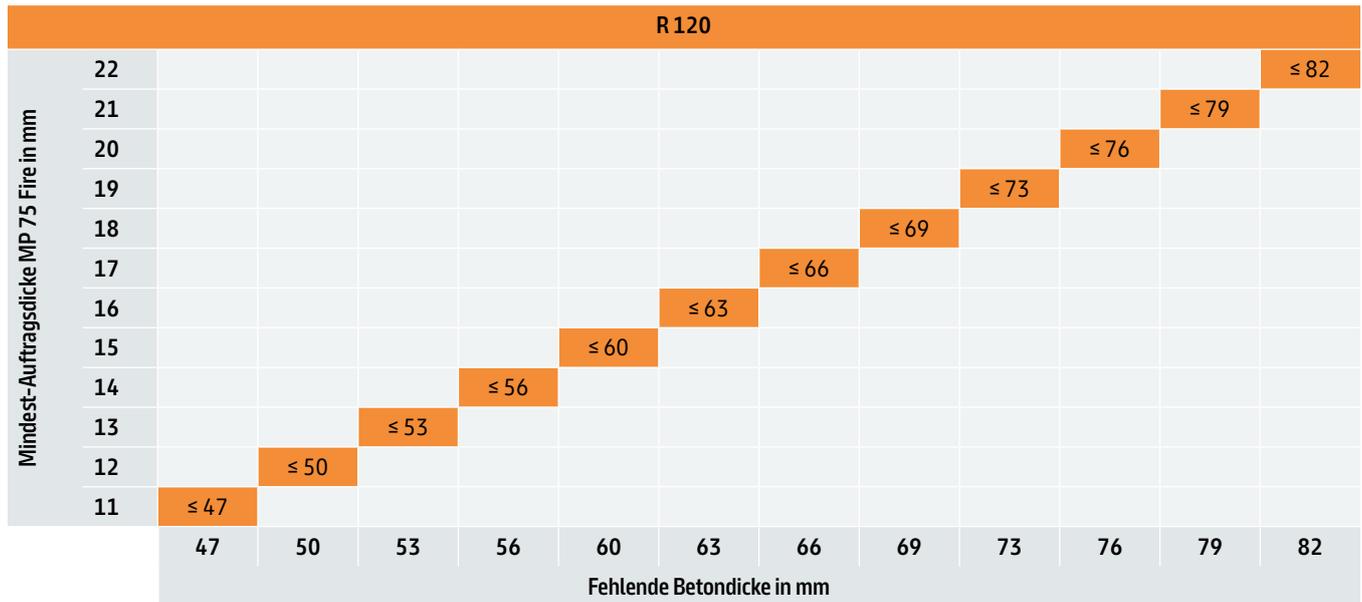
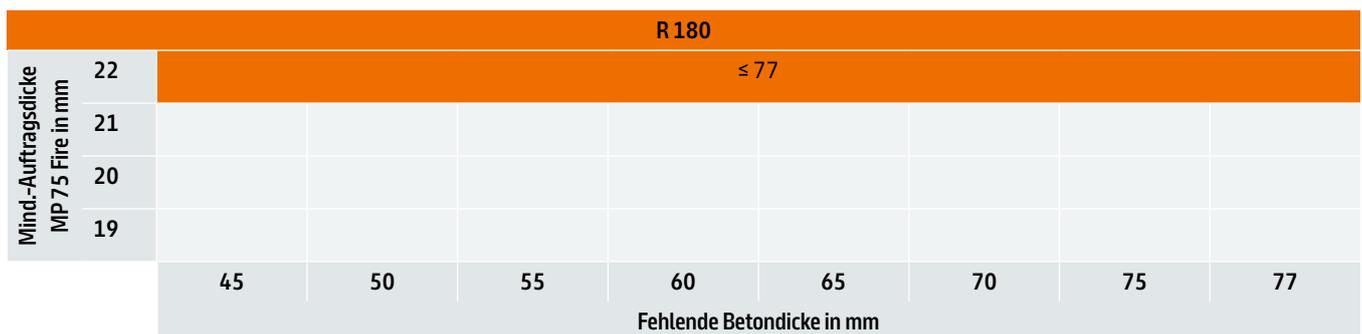


Diagramm 10

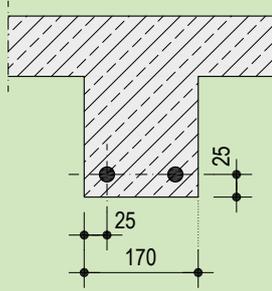


Bemessungsbeispiele

Betonträger

Statisch bestimmt gelagerter Betonträger mit einfacher Bewehrungslage nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.5

Erforderliche
Feuerwiderstandsklasse: **R 120**
Betonrohddichte: **2100 kg/m³**
Betonfestigkeitsklasse: **C30/37**
Trägerbreite vorh. b: **170 mm**
Achsabstand vorh. a: **25 mm**
Seitlicher Achsabstand vorh. a_{sd}: **25 mm**
Auftragsdicke e: **?? mm**



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach ETA-21/0727

- Trägerbreite vorh. b = 170 mm > 150 mm
- Betonrohddichte = 2100 kg/m³ liegt zwischen 1955 kg/m³ bis 2725 kg/m³
- Betonfestigkeitsklasse = C30/37 < C50/60

Schritt 2

Anforderungen an Trägerbreite und Mindestachsabstände nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.5, Spalte 3

- erf. b = 240 mm
- erf. a = 60 mm
- erf. a_{sd} = 60 mm + 10 mm = 70 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

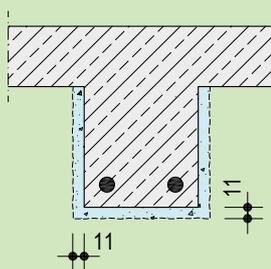
- erf. b - vorh. b = 240 mm - 170 mm = 70 mm (entspricht 2 x 35 mm)
- erf. a - vorh. a = 60 mm - 25 mm = 35 mm
- erf. a_{sd} - vorh. a_{sd} = 70 mm - 25 mm = 45 mm

Maßgebende fehlende Betondicke = 45 mm

Schritt 4

Ablezen der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

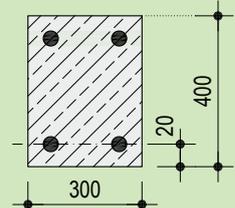
- Diagramm 9 (siehe Seite 13): e = 11 mm



Rechteckige Betonstütze

Ausnutzungsgrad $\mu_{fi} = 0,7$, mehrseitig beansprucht, nicht vorgespannt nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.2a

Erforderliche
Feuerwiderstandsklasse: **R 90**
Betonrohddichte: **2010 kg/m³**
Betonfestigkeitsklasse: **C25/30**
Stützenquerschnitt: **300 x 400 mm**
Kleinere Stützenbreite vorh. d: **300 mm**
Achsabstand vorh. a: **20 mm**
Auftragsdicke e: **?? mm**



Schritt 1

plus Überprüfung der Voraussetzungen nach gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1 & -2

- Stützenbreite vorh. d = 300 mm > 80 mm
- Betonrohddichte = 2010 kg/m³ liegt zwischen 1955 kg/m³ bis 2725 kg/m³
- Betonfestigkeitsklasse = C25/30 < C30/37 entspricht nicht ETA-21/0727

Schritt 2

Anforderungen an Stützenbreite und Mindestachsabstand nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.2a, Spalte 4

- erf. d = 350 mm
- erf. a = 53 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

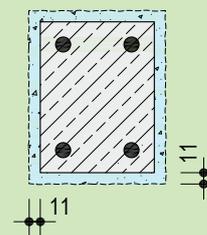
- erf. d - vorh. d = 350 mm - 300 mm = 50 mm (entspricht 2 x 25 mm)
- erf. a - vorh. a = 53 mm - 20 mm = 33 mm

Maßgebende fehlende Betondicke = 33 mm

Schritt 4

Ablezen der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

- Diagramm 8 (siehe Seite 13): e = 11 mm





Objekt: Boulderhalle Stuttgart

Stahlkonstruktionen

Brandschutzbeschichtung von Stahlstützen und -trägern

Anwendungsbereich

3-seitig oder 4-seitig exponierte Stahlträger und -stützen

MP 75 Fire kann als Brandschutzbeschichtung bei folgenden Profilen und Brandbeanspruchungen eingesetzt werden.

Profile

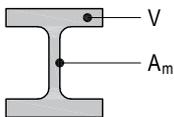
- I-Profile
- H-Profile
- L-Profile
- T-Profile
- U-Profile
- Hohlprofile
- Stahlplatten

plus

- 1-seitig oder 2-seitig exponierte Stahlträger und -stützen
- Anwendungen nach DIN 4102-4

Die Bemessung der brandschutztechnisch erforderlichen Auftragsdicke MP 75 Fire für Stahlstützen und -träger erfolgt nach Tabellen 3 bis 6 auf den [Seiten 21 bis 24](#) und hängt von den folgenden 3 Kenngrößen ab:

1. Verhältnis von Bauteiloberfläche A_m zum Volumen V des zu schützenden Stahlquerschnittes, der sogenannte A_m/V -Wert; dieser wird entsprechend [Seite 17](#) unter Berücksichtigung der Einbausituation ermittelt.



A_m = Bauteiloberfläche bezogen auf die Einheitslänge (cm)

V = Volumen bezogen auf die Einheitslänge (cm²)

Für gängige Profilquerschnitte können die A_m/V -Werte aus Tabelle 2 auf den [Seiten 18 bis 20](#) abgelesen werden.

2. Erforderliche Feuerwiderstandsklasse R (Erhalt der Tragfähigkeit) nach bauaufsichtlicher Anforderung.
3. Kritische Stahltemperatur, welche bei der Bemessung nach DIN EN 1993-1-2 verwendet wird (Festlegung durch den Tragwerksplaner)

Ein Korrosionsschutz der Stahlbauteile auf Basis von Alkydharz, Epoxidharz, Polyurethan, Zinkstaub-Epoxid oder Zinkstaub-Silikat ist erforderlich.

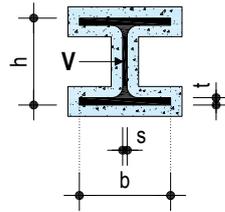
Der verwendete Verhältniswert A_m/V (Profilfaktor) entspricht bei über die Länge gleichbleibendem Querschnitt dem Verhältniswert U/A in DIN 4102-4.

Beim Berechnen der A_m/V -Werte die Ergebnisse aufrunden.

Die maximal zulässigen A_m/V -Faktoren betragen 429 m^{-1} bei 3-seitiger Beflammung und 495 m^{-1} bei 4-seitiger Beflammung.

Die maximale Steghöhe der Stahlträger ist 639 mm und die maximale Profilhöhe bei Stützen ist 1000 mm.

Bei Stahlhohlprofilen ist die Mindest-Auftragsdicke e mit dem Faktor 1,25 zu multiplizieren.



b = Profilbreite

d = Hohlprofil-Außendurchmesser

h = Profilhöhe

s = Stegdicke

t = Flanschdicke bzw. Hohlprofildicke

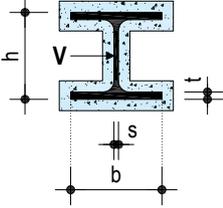
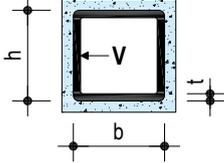
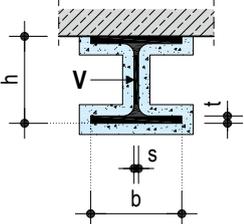
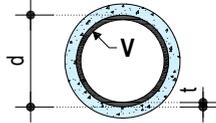
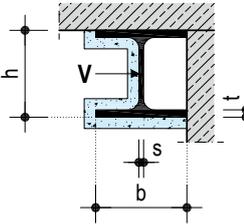
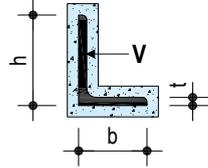
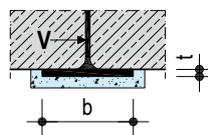
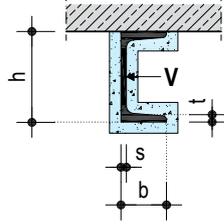
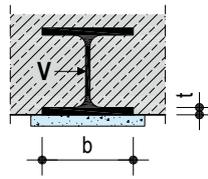
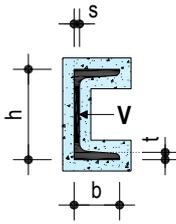
Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Ermittlung von A_m/V -Werten

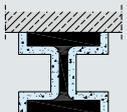
Tabelle 1:

Konstruktionsmerkmale b, h, s und t in cm; Fläche V in cm ²	Brandbeanspruchung	A_m/V in m ⁻¹	Konstruktionsmerkmale b, h, s und t in cm; Fläche V in cm ²	Brandbeanspruchung	A_m/V in m ⁻¹
Träger oder Stütze			Hohlprofil, eckig		
	Allseitig	$\frac{4b + 2h - 2s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$		Allseitig	$\frac{2b + 2h}{(2b + 2h - 4t)t} \cdot 100$
Träger oder Stütze			Hohlprofil, rund		
	3-seitig	$\frac{3b + 2h - 2s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$		Allseitig	$\frac{\pi d}{\pi t(d - t)} \cdot 100$
Träger oder Stütze			L-Profil		
	3-seitig Eck	$\frac{2b + h - s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$		Allseitig	$\frac{2b + 2h}{bt + ht - tt} \cdot 100$
Träger oder Stütze			U-Profil		
	3-seitig Flansch	$\frac{b + 2t}{bt} \cdot 100$		3-seitig	$\frac{3b + 2h - 2s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$
Flansch			U-Profil		
	1-seitig Flansch	Komplette Flanschdicke kalkulieren $\frac{b}{bt} \cdot 100$		Allseitig	$\frac{4b + 2h - 2s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$

Hinweis Zur Vereinfachung der Berechnung werden die Rundungen der Profilquerschnitte vernachlässigt.

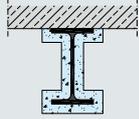
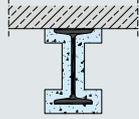
Übersicht A_m/V -Werte

Tabelle 2: Werte nach DIN EN 1993-1-2

A _m /V-Wert in m ⁻¹ für Profil								
Norm	A _m /V in m ⁻¹	A _m /V in m ⁻¹	Norm	A _m /V in m ⁻¹	A _m /V in m ⁻¹	Norm	A _m /V in m ⁻¹	A _m /V in m ⁻¹
DIN 1025-3	3-seitig	4-seitig	DIN 1025-2	3-seitig	4-seitig	DIN 1025-4	3-seitig	4-seitig
								
HEA 100	217,5	264,6	HEB 100	179,6	218,1	HEM 100	96,4	116,4
HEA 120	220,2	267,6	HEB 120	166,5	201,8	HEM 120	92,2	111,1
HEA 140	208,3	252,9	HEB 140	154,7	187,2	HEM 140	88,2	106,3
HEA 160	192,3	233,5	HEB 160	139,6	169,1	HEM 160	82,8	99,9
HEA 180	185,4	225,2	HEB 180	131,7	159,3	HEM 180	80,0	96,5
HEA 200	174,7	211,9	HEB 200	121,6	147,2	HEM 200	75,9	91,6
HEA 220	161,7	196,0	HEB 220	115,4	139,6	HEM 220	73,4	88,6
HEA 240	147,1	178,4	HEB 240	107,5	130,2	HEM 240	60,6	73,0
HEA 260	140,6	170,5	HEB 260	105,1	127,1	HEM 260	59,2	71,4
HEA 280	135,7	164,4	HEB 280	102,3	123,7	HEM 280	58,4	70,4
HEA 300	126,8	153,6	HEB 300	96,0	116,1	HEM 300	50,2	60,4
HEA 320	117,7	141,9	HEB 320	91,3	109,8	HEM 320/305	65,6	79,1
HEA 340	112,0	134,6	HEB 340	88,3	105,8	HEM 320	50,0	59,9
HEA 360	107,0	128,0	HEB 360	85,6	102,2	HEM 340	50,3	60,1
HEA 400	101,3	120,1	HEB 400	82,3	97,5	HEM 360	50,8	60,5
HEA 450	96,1	112,9	HEB 450	79,4	93,1	HEM 400	51,9	61,3
HEA 500	91,4	106,9	HEB 500	76,2	88,7	HEM 450	53,5	62,7
HEA 550	90,1	104,2	HEB 550	75,6	87,4	HEM 500	54,5	63,4
HEA 600	88,9	102,2	HEB 600	74,8	85,9	HEM 550	55,8	64,4
HEA 650	87,2	99,6	HEB 650	74,1	84,6	HEM 600	56,7	65,1
HEA 700	84,6	96,2	HEB 700	72,5	82,4	HEM 650	57,9	66,0
HEA 800	83,9	94,4	HEB 800	72,2	81,1	HEM 700	58,9	66,8
HEA 900	81,3	90,6	HEB 900	70,4	78,4	HEM 800	60,6	68,1
HEA 1000	80,7	89,3	HEB 1000	70,3	77,8	HEM 900	62,0	69,1
						HEM 1000	63,7	70,5

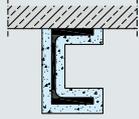
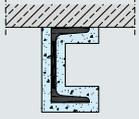
Übersicht A_m/V -Werte (Fortsetzung)

Tabelle 2: Werte nach DIN EN 1993-1-2 (Fortsetzung)

A _m /V-Wert in m ⁻¹ für Profil					
Norm	A _m /V in m ⁻¹	A _m /V in m ⁻¹	Norm	A _m /V in m ⁻¹	A _m /V in m ⁻¹
DIN 1025-5	3-seitig	4-seitig	DIN 1025-1	3-seitig	4-seitig
					
IPE 80	369,1	429,3	IPN 80	346,1	401,6
IPE 100	335,0	388,3	IPN 100	301,9	349,1
IPE 120	311,4	359,8	IPN 120	268,3	309,2
IPE 140	291,5	336,0	IPN 140	239,6	275,8
IPE 160	269,2	310,0	IPN 160	219,7	252,2
IPE 180	254,0	292,1	IPN 180	200,0	229,4
IPE 200	234,4	269,5	IPN 200	185,3	212,3
IPE 220	221,0	253,9	IPN 220	171,4	196,2
IPE 240	205,1	235,8	IPN 240	160,1	183,1
IPE 270	197,2	226,6	IPN 260	148,8	170,0
IPE 300	187,7	215,6	IPN 280	138,9	158,4
IPE 330	174,1	199,7	IPN 300	131,2	149,3
IPE 360	162,3	185,7	IPN 320	123,4	140,3
IPE 400	152,7	174,0	IPN 340	116,8	132,6
IPE 450	143,7	163,0	IPN 360	110,0	124,7
IPE 500	132,8	150,0	IPN 380	104,8	118,7
IPE 550	124,6	140,3	IPN 400	99,6	112,7
IPE 600	114,7	128,8	IPN 450	89,1	100,7
			IPN 500	80,7	91,1
			IPN 550	75,5	84,9

Übersicht A_m/V -Werte (Fortsetzung)

Tabelle 2: Werte nach DIN EN 1993-1-2 (Fortsetzung)

A_m/V -Wert in m^{-1} für Profil					
Norm DIN 1026-2	A_m/V in m^{-1} 3-seitig 	A_m/V in m^{-1} 4-seitig 	Norm DIN 1026-1	A_m/V in m^{-1} 3-seitig 	A_m/V in m^{-1} 4-seitig 
UPE 80	290,1	339,6	U 30 x 15	398,2	466,1
UPE 100	277,6	321,6	U 30	259,2	319,9
UPE 120	259,7	298,7	U 40 x 20	333,3	388,0
UPE 140	247,3	282,6	U 40	264,1	320,5
UPE 160	234,6	266,8	U 50 x 25	317,1	367,9
UPE 180	224,7	254,6	U 50	272,5	325,8
UPE 200	212,8	240,3	U 60	286,4	332,8
UPE 220	197,9	223,0	U 65	255,8	302,3
UPE 240	187,8	211,2	U 80	242,7	283,6
UPE 270	177,9	199,1	U 100	238,5	275,6
UPE 300	153,4	171,0	U 120	222,9	255,3
UPE 330	138,3	153,8	U 140	210,3	239,7
UPE 360	129,8	143,9	U 160	200,4	227,5
UPE 400	120,0	132,5	U 180	193,2	218,2
			U 200	182,0	205,3
			U 220	170,6	192,0
			U 240	163,1	183,2
			U 260	154,0	172,7
			U 280	149,2	167,0
			U 300	145,8	163,0
			U 320	116,4	129,6
			U 350	122,9	135,8
			U 380	125,4	138,1
			U 400	116,9	129,0

Mindest-Auftragsdicke e

In Abhängigkeit vom A_m/V -Wert, von der kritischen Stahltemperatur und von der erforderlichen **Feuerwiderstandsklasse R 30**

Tabelle 3:

A_m/V in m^{-1}	R 30											
	Kritische Stahltemperatur in °C											
495	-	-	-	750	700	600	550	500	450	350	300	
340	-	-	-	700	650	600	500	450	400	350	300	
330	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300	
320	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300	
310	-	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300	
300	-	-	750	700	600	550	500	450	400	300		-
290	-	-	750	650	600	550	500	450	350	300		-
280	-	-	750	650	600	550	500	450	350	300		-
270	-	-	700	650	600	550	500	400	350	300		-
260	-	-	700	650	600	500	450	400	350	300		-
250	-	750	700	650	600	500	450	400	350	300		-
240	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300		-
230	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300		-
220	-	750	650	600	550	500	450	400	350	300		-
210	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300		-
200	750	700	650	600	500	-	450	350	300		-	-
190	750	700	650	600	500	450	400	350	300		-	-
180	700	650	600	550	500	450	400	350	300		-	-
170	700	650	600	550	500	450	400	350	300		-	-
160	700	650	600	500	-	450	400	350	300		-	-
150	650	600	550	500	450	400	350	300		-	-	-
140	650	600	500	-	450	400	350	300		-	-	-
130	600	550	500	450	-	400	350	300		-	-	-
120	600	500	-	450	400	350	300		-	-	-	-
110	550	500	450	-	400	350	300		-	-	-	-
100	500	-	450	400	350	300		-	-	-	-	-
90	500	450	400	350	-	300		-	-	-	-	-
80	450	400	350	-	300		-	-	-	-	-	-
< 80	400	-	350	300	-	-	-	-	-	-	-	-
	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	

Mindest-Auftragsdicke e in mm

Achtung

Wenn die ermittelte Stahltemperatur in der Tabelle nicht abgehandelt wird, so muss immer die nächstniedrigere, kritische Temperatur angenommen werden.

Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit vom A_m/V -Wert, von der kritischen Stahltemperatur und von der erforderlichen Feuerwiderstandsklasse R 60

Tabelle 4:

A_m/V in m^{-1}	R 60																		
	Kritische Stahltemperatur in °C																		
495	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300
340	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	400	350	300	-
330	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	450	400	350	300	-
320	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	500	450	400	350	300	-
310	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	500	450	400	350	300	-
300	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300	-
290	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300	-
280	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300	-
270	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	650	600	550	500	450	400	350	300	-
260	-	-	-	-	-	-	-	-	-	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
250	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
240	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	450	-	400	350	300	-
230	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	450	-	400	300	-	-
220	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	500	450	400	350	300	-	-
210	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300	-	-
200	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
190	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
180	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
170	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
160	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-
150	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-
140	-	-	-	-	-	750	700	650	600	-	550	500	450	400	350	300	-	-	-
130	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	-	300	-	-	-
120	-	-	-	-	750	700	650	600	-	550	500	450	400	350	300	-	-	-	-
110	-	-	-	750	700	650	-	600	550	500	450	400	-	350	300	-	-	-	-
100	-	-	750	700	650	-	600	550	500	-	450	400	350	300	-	-	-	-	-
90	750	-	700	650	-	600	550	500	-	450	400	350	300	-	-	-	-	-	-
80	700	-	650	600	-	550	500	-	450	400	350	-	300	-	-	-	-	-	-
< 80	650	-	-	600	550	500	-	450	400	-	350	300	-	-	-	-	-	-	-
	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28

Mindest-Auftragsdicke e in mm

Achtung

Wenn die ermittelte Stahltemperatur in der Tabelle nicht abgehandelt wird, so muss immer die nächstniedrigere, kritische Temperatur angenommen werden.

Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit vom A_m/V -Wert, von der kritischen Stahltemperatur und von der erforderlichen Feuerwiderstandsklasse R 90

Tabelle 5:

A_m/V in m^{-1}	R 90																				
	Kritische Stahltemperatur in °C																				
495	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300	
340	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
330	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
320	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
310	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
300	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
290	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
280	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300
270	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	550	500	450	400	350	300	-
260	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	600	550	500	450	400	350	300	-
250	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
240	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
230	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
220	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
210	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
200	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
190	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-
180	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
170	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
160	-	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
150	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	-	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-
140	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	-	300	-	-
130	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-
120	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	-	500	450	400	350	300	-	-	-	-
110	-	-	-	-	-	750	700	-	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	-	-
100	-	-	-	-	750	-	700	650	600	550	500	-	450	400	350	300	-	-	-	-	-
90	-	-	-	750	700	650	650	600	550	-	500	450	400	350	300	-	-	-	-	-	-
80	-	750	-	700	650	-	600	550	-	500	450	400	350	300	-	-	-	-	-	-	-
<80	750	-	700	650	-	600	550	-	500	450	400	-	350	300	-	-	-	-	-	-	-
	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	

Mindest-Auftragsdicke e in mm

Achtung

Wenn die ermittelte Stahltemperatur in der Tabelle nicht abgehandelt wird, so muss immer die nächstniedrigere, kritische Temperatur angenommen werden.

Mindest-Auftragsdicke e (Fortsetzung)

In Abhängigkeit vom A_m/V -Wert, von der kritischen Stahltemperatur und von der erforderlichen Feuerwiderstandsklasse R 120

Tabelle 6:

A_m/V in m^{-1}	R 120																		
	Kritische Stahltemperatur in °C																		
495	-	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	
340	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	-	300	
330	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
320	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
310	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
300	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
290	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
280	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
270	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
260	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
250	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
240	-	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	
230	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	-	500	450	400	350	300	-	
220	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	-	400	350	300	-	
210	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	-	300	-	
200	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	
190	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	
180	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	
170	-	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	
160	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	-	500	450	400	350	300	-	-	
150	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	-	300	-	-	
140	-	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	
130	-	-	-	-	750	-	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	
120	-	-	-	-	750	700	650	600	550	500	450	-	400	350	300	-	-	-	
110	-	-	-	750	-	700	650	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	-	
100	-	-	-	750	700	650	600	550	500	-	450	400	350	300	-	-	-	-	
90	-	-	750	700	650	-	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	-	-	
80	-	750	700	650	-	600	550	500	450	400	350	300	-	-	-	-	-	-	
<80	750	700	650	-	600	550	500	450	-	400	350	300	-	-	-	-	-	-	
	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	

Mindest-Auftragsdicke e in mm

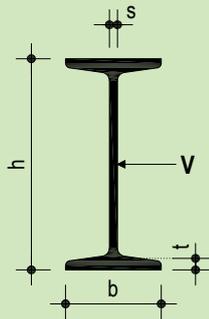
Achtung

Wenn die ermittelte Stahltemperatur in der Tabelle nicht abgehandelt wird, so muss immer die nächstniedrigere, kritische Temperatur angenommen werden.

Bemessungsbeispiele

I-Profil

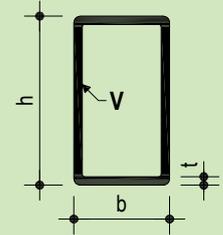
Profil: I 200
 Kritische Stahltemperatur: 500° C
 Querschnittsmaße
 ■ h: 20 cm
 ■ b: 9 cm
 ■ s: 0,75 cm
 ■ t: 1,13 cm
 Erforderliche
 Feuerwiderstandsklasse: R 90
 Brandbeanspruchung: 3-seitig
 Auftragsdicke e: ?? mm



Schritt 1

Hohl-Profil

Profil: 160×90×8 mm
 Kritische Stahltemperatur: 750° C
 Querschnittsmaße
 ■ h: 16 cm
 ■ b: 9 cm
 ■ t: 0,8 cm
 Erforderliche
 Feuerwiderstandsklasse: R 120
 Brandbeanspruchung: Allseitig
 Auftragsdicke e: ?? mm



Schritt 1

Ermittlung von A_m/V -Werten bei Stahlstützen und -trägern

3-seitig

$$A_m/V = \frac{3b + 2h - 2s}{2bt + (h - 2t)s} \cdot 100$$

$$A_m/V = \frac{3 \cdot 9 + 2 \cdot 20 - 2 \cdot 0,75}{2 \cdot 9 \cdot 1,13 + (20 - 2 \cdot 1,13) \cdot 0,75} \cdot 100$$

$$A_m/V = \frac{65,50}{33,645} \cdot 100$$

$$A_m/V = 194,68 \text{ m}^{-1}$$

Bedingung zur Anwendung der Tabelle 5 auf Seite 23 erfüllt:
 A_m/V -Wert: $194,68 \text{ m}^{-1} \leq 429 \text{ m}^{-1}$

Schritt 2

Ermittlung von A_m/V -Werten bei Stahlstützen und -trägern

4-seitig

$$A_m/V = \frac{2b + 2h}{(2b + 2h - 4t)t} \cdot 100$$

$$A_m/V = \frac{2 \cdot 9 + 2 \cdot 16}{(2 \cdot 9 + 2 \cdot 16 - 4 \cdot 0,8) \cdot 0,8} \cdot 100$$

$$A_m/V = \frac{50}{37,44} \cdot 100$$

$$A_m/V = 133,55 \text{ m}^{-1}$$

Bedingung zur Anwendung der Tabelle 6 auf Seite 24 erfüllt:
 A_m/V -Wert: $133,55 \text{ m}^{-1} \leq 495 \text{ m}^{-1}$

Schritt 2

Mindest-Auftragsdicke e

A_m/V -Wert in m^{-1}	R 90				
	Kritische Stahltemperatur in °C				
230	600	550	500	450	400
220	600	550	500	450	400
210	600	550	500	450	400
200	600	550	500	450	400
190	600	550	500	450	400
180	550	500	450	400	350
170	550	500	450	400	350
	28	29	30	31	32

Mindest-Auftragsdicke e in mm

Für den A_m/V -Wert muss der gleiche oder nächstgrößere Wert aus der Tabelle 5 auf Seite 23 bestimmt werden.

Ergebnis

Mindest-Auftragsdicke MP 75 Fire: $\geq 30 \text{ mm}$

Mindest-Auftragsdicke e

A_m/V -Wert in m^{-1}	R 120				
	Kritische Stahltemperatur in °C				
170	-	-	-	750	700
160	-	-	750	700	650
150	-	-	750	700	650
140	-	-	750	700	650
130	-	750	-	700	650
120	-	750	700	650	600
110	750	-	700	650	600
	29	30	31	32	33

Mindest-Auftragsdicke e in mm

Für den A_m/V -Wert muss der gleiche oder nächstgrößere Wert aus der Tabelle 6 auf Seite 24 bestimmt werden.

Ergebnis $\times 1,25$
 (25 % Sicherheitszuschlag)

Mindest-Auftragsdicke MP 75 Fire: $1,25 \times 31 \text{ mm} \geq 39 \text{ mm}$



Sonderkonstruktionen

Brandschutzbeschichtung von

- Rippendecken ohne Zwischenbauteile
- Rippendecken mit Zwischenbauteilen
- Rippendecken mit Holzelementen
- Stahlbeton-Hohldecken
- Ziegel- und Stahlsteindecken
- Kappendecken
- Hourdisdecken
- Betondecken mit eingebetteten Stahlträgern (Vouten)

Anwendungsbereich

1-seitig exponierte Betondecken und 3-seitig oder 4-seitig exponierte Betonträger und -stützen

- Bei einer Betonrohddichte im Bereich von 1955 kg/m³ bis 2725 kg/m³
- Trägerbreite von mindestens 150 mm
- Trägerhöhe von mindestens 450 mm
- Betonfestigkeitsklasse von C30/37 bis einschließlich C50/60

plus

- Trägerbreite von 80 – 149 mm
- Betonrohddichten im Bereich von 800 kg/m³ bis 1954 kg/m³
- Betonfestigkeitsklassen < C30/37
- Anwendungen nach DIN 4102-4
- Feuerwiderstandsklassen 30 bis 180 Minuten

Die Bemessung der brandschutztechnisch erforderlichen Auftragsdicke MP 75 Fire für Betonbauteile erfolgt nach den Tabellen auf den [Seiten 7 bis 9](#) in Abhängigkeit von

- Bauteilart und -beanspruchung,
- erforderlicher Feuerwiderstandsklasse nach bauaufsichtlicher Anforderung,
- Anforderungen an die Betondicke nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, für die erforderliche Feuerwiderstandsklasse,
- vorhandener Betondicke und
- äquivalenter Betondicke der ETA-21/0727.

Vorgehensweise

1. Anwendungsbereiche beachten.
2. Erforderliche Betondicken, -breite und Mindestachsabstände nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, ermitteln.
3. Vorhandene Betondicken, -breite und Achsabstände ermitteln und maßgebende (maximale) fehlende Betondicke ableiten.
4. Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire entsprechend der fehlenden Betondicke aus den Tabellen auf den [Seiten 7 bis 9](#) ablesen.

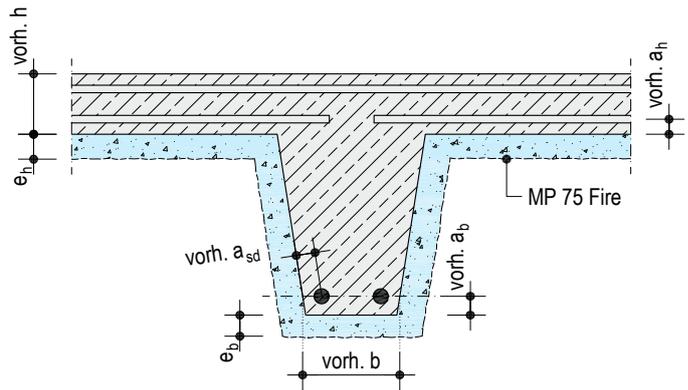
Bemessungsbeispiel siehe Folgeseite.

Unterzüge

Die Unterzüge von Rippendecken können mit MP 75 Fire gemäß der in der ETA-21/0727 hinterlegten äquivalenten Betondicken für Betonträger und -stützen brandschutzertüchtigt werden. Es gelten die Auftragsdicken aus Diagramm 6 bis 10 auf den [Seiten 12 und 13](#).

Plattenbereich

Der Plattenbereich der Rippendecken wird getrennt betrachtet und gemäß der äquivalenten Betondicken für Betonplatten brandschutzertüchtigt. Es gelten die Auftragsdicken aus Diagramm 1 bis 5 auf den [Seiten 7 bis 9](#).



- vorh. a_b** = vorhandener Achsabstand im Unterzug
- vorh. a_h** = vorhandener Achsabstand in der Platte
- vorh. a_{sd}** = vorhandener seitlicher Achsabstand im Unterzug
- vorh. b** = vorhandene Rippenbreite in Höhe des Schwerpunktes der Zugzonbewehrung
- vorh. h** = vorhandene Plattendicke
- e_b** = Dicke MP 75 Fire an den Unterzügen
- e_h** = Dicke MP 75 Fire im Flachabschnitt

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

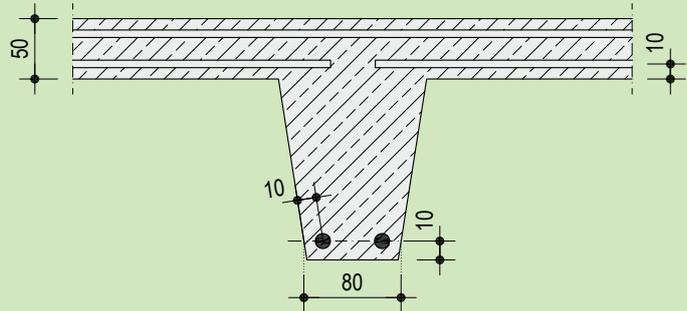
plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Bemessungsbeispiel

Zweiachsig gespannte, statisch bestimmt gelagerte Stahlbeton-Rippendecke mit einfacher Bewehrung nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.10

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 90
Betonrohddichte:	2010 kg/m ³
Betonfestigkeitsklasse:	C30/37
Vorhandene Plattendicke vorh. h:	50 mm
Vorhandener Achsabstand Platte vorh. a _h :	10 mm
Vorhandene Rippenbreite vorh. b:	80 mm
Vorhandener Achsabstand Rippen vorh. a _b :	10 mm
Vorhandener seitlicher Achsabstand Rippen vorh. a _{sd} :	10 mm
Auftragsdicke e _b und e _h :	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach Gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-2

- Rippenbreite vorh. b = 80 mm ≥ 80 mm
- Betonrohddichte = 2010 kg/m³ entspricht Normalbeton nach DIN EN 206-1 / DIN 1045-2
- Betonfestigkeitsklasse = C30/37 entspricht ETA-21/0727

Schritt 2

Schritt 2

Unterzug mit einfacher Bewehrungslage

Anforderungen an Rippenbreite und Mindestachsabstände nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.10, Spalte 3

- erf. b = 160 mm
- erf. a_b = 40 mm
- erf. a_{sd} = 40 mm + 10 mm = 50 mm

Schritt 3

Plattenbereich

Anforderungen an Plattendicke und Mindestachsabstand nach DIN EN 1992-1-2, Abschnitt 5, Tabelle 5.10, Spalte 5

- erf. h = 100 mm
- erf. a_h = 15 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

- erf. b - vorh. b = 160 mm - 80 mm = 80 mm
(entspricht 2 x 40 mm)
- erf. a_b - vorh. a_b = 40 mm - 10 mm = 30 mm
- erf. a_{sd} - vorh. a_{sd} = 50 mm - 10 mm = 40 mm

Maßgebende fehlende Betondicke = 40 mm

Schritt 4

Ableitung der fehlenden Betondicken

- erf. h - vorh. h = 100 mm - 50 mm = 50 mm
- erf. a_h - vorh. a_h = 15 mm - 10 mm = 5 mm

Maßgebende fehlende Betondicke = 50 mm

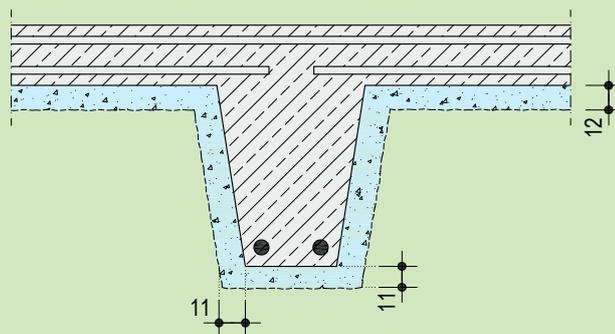
Schritt 4

Ablesen der Mindest-Auftragsdicke e_b für MP 75 Fire

- Diagramm 8 (siehe Seite 13): e_b = 11 mm

Ablesen der Mindest-Auftragsdicke e_h für MP 75 Fire

- Diagramm 3 (siehe Seite 8): e_h = 12 mm



Anwendungsbereich

Stahlbeton-Rippendecken mit fest verankerten Holzelementen (verlorene Schalung) können gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1, -2 & -3A ertüchtigt werden.

Beispiel: Koenensche Plandecke etc.

Achtung

Für die Brandschutzertüchtigung der Rippen mit MP 75 Fire muss stets mit einer Putzdicke von ≥ 20 mm gearbeitet werden. Bei Einhaltung der im Folgenden beschriebenen technischen Vorgaben wird REI 90 erreicht.
Die Betonplatte wird nach „Decken und Wände“ (siehe Seite 6) beurteilt.

Voraussetzungen nach gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-3A:

- Holzschalung müssen fest mit dem Untergrund verbunden sein. Lose Schalung entfernen oder fixieren!
- Freiliegende Armierung muss zunächst mit geeignetem Material statisch ertüchtigt werden.
- Sauberer Untergrund gemäß P9101_DSP.de (z. B. lose Anhaftungen wie Altputz entfernen)
- Rippen- und Holzmaße gemäß Tabelle 7 & Tabelle 8 müssen eingehalten werden.

Vorgehensweise

1. Plattenbereich: wird wie bei Rippendecke ohne Zwischenbauteil (siehe Seite 6) ausgeführt
2. Unterzüge:
 - Unterscheidung zwischen Holz (unten) und Holz (seitlich) gemäß Bild 1 bis Bild 3
 - Knauf Einputzband auf Holz und im Übergangsbereich Holz-Beton zwingend erforderlich.
 - Gegebenenfalls metallischen Putzträger (z. B. Rippenstreckmetall) einsetzen.
 - Ausführung und Regeln gemäß Tabelle 7 & Tabelle 8

Tabelle 7: Ausführungsanweisung für Rippendecken mit Holz (unten)

Rippendecke mit Holz (unten)						
Untere Rippenbreite	Überstand Einputzband ¹⁾	Holzbreite	Holzdicke	Seitliche Betondeckung	Ausführung	Feuerwiderstand
b_{Rippe} in mm	$b_{eb-Beton}$ in mm	b_{Holz} in mm	d_{Holz} in mm	c_{sd} in mm		in Min.
40 – 80	ca. 20	≤ 80	≥ 10	beliebig	ohne Putzträger	\leq REI 90
40 – 150	> 20	≤ 150	≥ 10	beliebig	mit Putzträger ²⁾	\leq REI 90

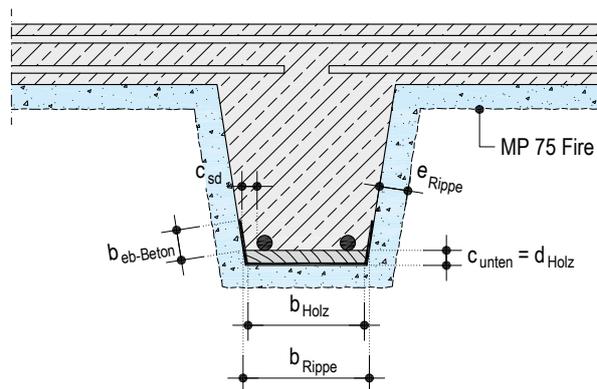
1) Für das Einputzband gilt:

- Mindestens 20 mm Überlappung zweier Einputzbänder
- ca. 20 mm Überstand des Einputzbandes von Holz auf Beton
- Zusätzliche Verwendung eines nicht brennbaren Putzträgers bei Rippenbreiten > 80 mm und einem Überstand des Einputzbandes auf Beton von deutlich mehr als 20 mm

2) Für die Befestigung des Putzträgers (Rippenstreckmetall) gilt:

- Befestigung mit geeigneten Mitteln muss im Beton erfolgen; gegebenenfalls durch das Schalungsbrett hindurch
- Abstände der Befestigungen von der Unterkante der Rippe maximal 150 mm
- Seitlicher Abstand der Befestigungsmittel untereinander in Längsrichtung beträgt maximal 300 mm
- Putzträger muss vollständig mit Putz hinterfüllt sein. Die Gesamtputzdicke muss mindestens 20 mm betragen

Bild 1: Rippendecke mit Holz (unten) – Ausführung mit Einputzband, ohne Putzträger



$$b_{eb} = 2x b_{eb-Beton} + 2x d_{Holz} + b_{Holz}$$

- c_{sd} = seitliche Betondeckung
- c_{unten} = untere Betondeckung (= d_{Holz})
- b_{Rippe} = untere Rippenbreite
- b_{Holz} = Breite der Holzschalung
- d_{Holz} = Dicke der Holzschalung
- b_{eb} = Gesamtbreite des Einputzbandes (i.d.R. 140 mm)
- $b_{eb-Beton}$ = Breite des Überstandes des Einputzbandes auf dem Beton
- e_{Rippe} = MP 75 Fire im Rippenbereich

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1, -2 & -3A

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis Seite 4 empfohlen

Bild 2: Rippendecke mit Holz (seitlich) – Ausführung mit Einputzband, ohne Putzträger

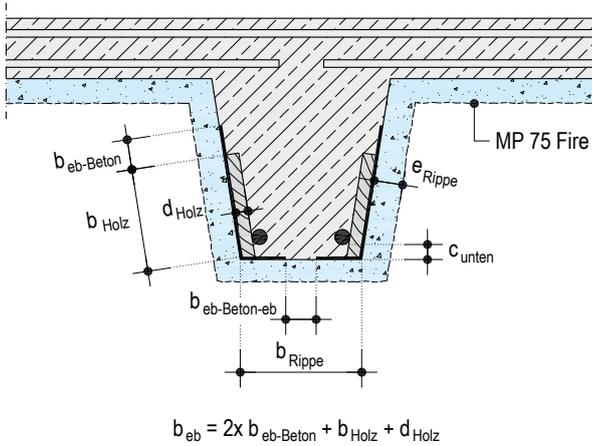
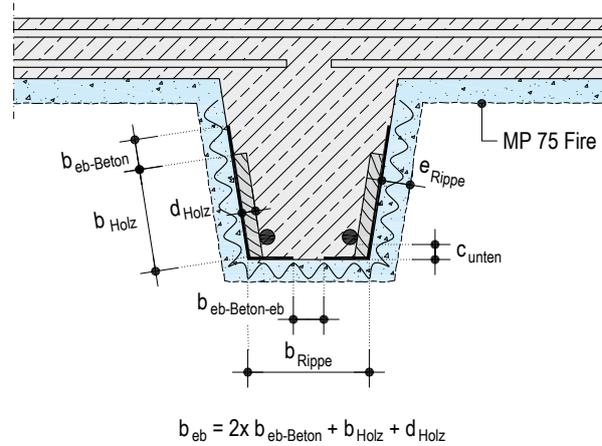


Bild 3: Rippendecke mit Holz (seitlich) – Ausführung mit Einputzband und Putzträger



- c_{sd} = seitliche Betondeckung (= d_{Holz})
- c_{unten} = untere Betondeckung
- b_{Rippe} = untere Rippenbreite (inklusive Holz)
- b_{Holz} = Höhe der Holzschalung
- d_{Holz} = Dicke der Holzschalung
- b_{eb} = Gesamtbreite Einputzband (i. d. R. 140 mm)
- $b_{eb-Beton}$ = Breite des Überstandes des Einputzbandes auf dem Beton
- $b_{eb-Beton-eb}$ = Unterbrechung des Einputzbandes auf der Rippenunterseite
- e_{Rippe} = MP 75 Fire im Rippenbereich

Tabelle 8: Ausführungsanweisung für Rippendecken mit Holz (seitlich)

Rippendecke mit Holz (seitlich)						
Untere Rippenbreite	Überstand Einputzband ¹⁾	Holzhöhe	Holzdicke	Untere Betondeckung	Ausführung	Feuerwiderstand
b_{Rippe} in mm	$b_{eb-Beton}$ in mm	b_{Holz} in mm	d_{Holz} in mm	c_{unten} in mm		in Min.
80 – 150	ca. 20	≤ 100	≥ 10	≥ 10	ohne Putzträger	≤ REI 90
40 – 150	> 20	beliebig	≥ 10	beliebig	mit Putzträger ²⁾	≤ REI 90

1) Für das Einputzband gilt:

- Mindestens 20 mm Überlappung zweier Einputzbänder
- ca. 20 mm Überstand des Einputzbandes von Holz auf Beton
- Mindestens 20 mm Unterbrechung des Einputzbandes auf Rippenunterseite ohne Putzträger
- Zusätzliche Verwendung eines nicht brennbaren Putzträgers, bei Rippenbreiten von 40 bis 79 mm und einem Überstand des Einputzbandes auf Beton von deutlich mehr als 20 mm

2) Für die Befestigung des Putzträgers (Rippenstreckmetall) gilt:

- Befestigung mit geeigneten Mitteln muss im Beton erfolgen; gegebenenfalls durch das Schalungsbrett hindurch
- Abstände der Befestigungen von der Unterkante der Rippe maximal 150 mm
- Seitlicher Abstand der Befestigungsmittel untereinander in Längsrichtung beträgt maximal 300 mm
- Putzträger muss vollständig mit Putz hinterfüllt sein. Die Gesamtputzdicke muss mindestens 20 mm betragen

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1, -2 & -3A

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis Seite 4 empfohlen

Anwendungsbereich

Bild 4: Zwischenbauteil nach DIN EN 15037-3, Typ SR

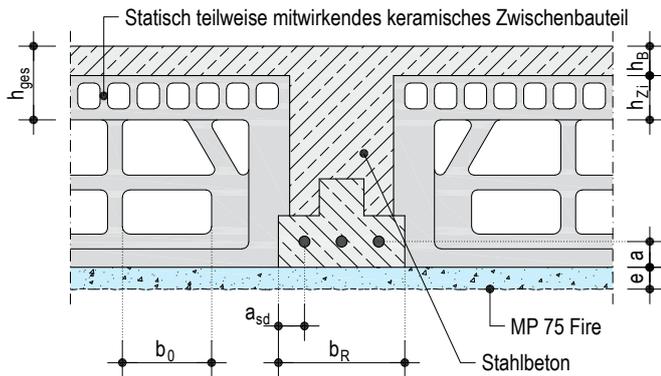


Bild 6: Zwischenbauteil nach DIN EN 15037-2 mit ebener Untersicht

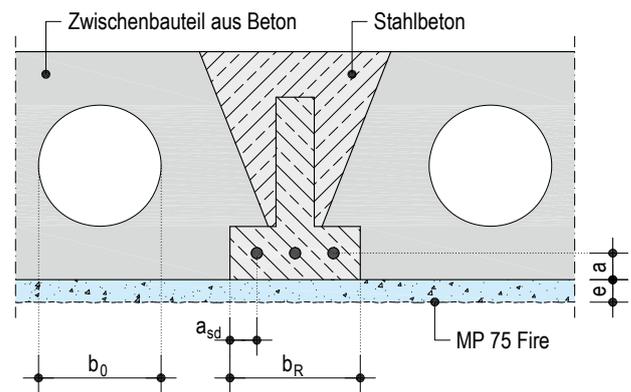


Bild 5: Zwischenbauteil nach DIN EN 15037-3, Typ RR

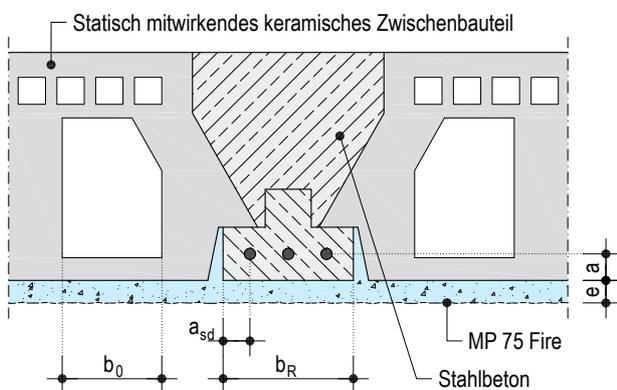
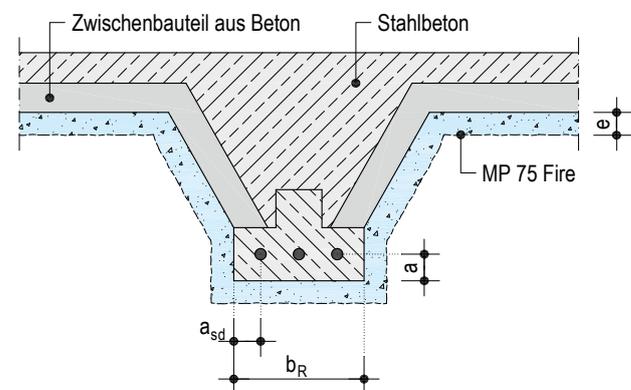


Bild 7: Zwischenbauteil nach DIN EN 15037-2 mit nichtebener Untersicht



- A_{Netto} = Nettoquerschnittsfläche der Zwischenbauteile
- a = vertikaler Achsabstand
- a_{sd} = seitlicher Achsabstand
- b_R = Rippenbreite
- b_0 = Abstände der Zwischenbauteil-Innenstege
- h_B = Dicke des Aufbetons
- h_{ges} = brandschutztechnisch wirksame Deckendicke
- h_{zi} = anrechenbare Höhe der Ziegel-Einhängedecke
- e = Dicke MP 75 Fire

MP 75 Fire ist gemäß den Vorgaben der gutachterlichen Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. DIN 4102-4:2016-05 auf Zwischenbauteilen aus Beton und keramischen Zwischenbauteilen (nach DIN EN 15037-2 und 3) einsetzbar.

Zunächst muss die Tauglichkeit der vorhandenen Decke für die geforderte Feuerwiderstandsklasse nach den Anforderungen in DIN 4102-4:2016-05 nachgewiesen werden.

Fall 1: Ebene Untersicht (Bild 4 – 6)

Die Stahlbetonrippen können mit MP 75 Fire gemäß der für Betondecken und -wänden hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 1 bis 5 ab Seite 7) ertüchtigt werden.

Voraussetzungen:

- $h = A_{\text{Netto}}/b$
- $b_0 \leq 60 \text{ mm}$ (für Typ RR)
- weitere Anforderungen: siehe DIN 4102-4:2016-05, Kapitel 5.7

Fall 2: Nichtebene Untersicht (Bild 7)

Die Stahlbetonrippen können mit MP 75 Fire gemäß der für Betonträger und -stützen hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 6 bis 10 ab Seite 12) ertüchtigt werden.

Voraussetzungen:

- $b \geq 80 \text{ mm}$
- weitere Anforderungen: siehe DIN 4102-4:2016-05, Kapitel 5.7

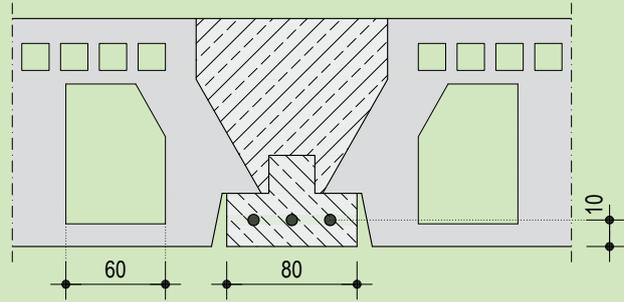
Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1 & -2

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis Seite 4 empfohlen

Bemessungsbeispiel

Stahlbeton-Rippendecke mit keramischem Zwischenbauteil vom Typ RR – DIN 4102-4:2016-05, Tab.5.14, Zeilen 1.1.2, 2 und 3.1

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 90
Betonrohddichte:	2010 kg/m ³
Wirksame Deckendicke h _{ges} :	80 mm
Vorhandene Rippenbreite b _R :	80 mm
Abstand der Zwischenbauteil-Stege b ₀ :	60 mm
Vorhandener Achsabstand a:	10 mm
Auftragsdicke e:	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen

- vorh. Stegabstand b₀: = 60 mm ≤ 60 mm
- Berechnung von h_{ges}: aus h_{Zi}, h_B und A_{Netto} nach DIN 4102-4, Kap. 5.7.2
- Betonrohddichte = 2010 kg/m³ entspricht Normalbeton nach DIN EN 206-1 / DIN 1045-2
- Betonfestigkeitsklasse C25/30 < C50/60

Schritt 2

Anforderungen der Gesamtdecke (Rippe + Zwischenbauteile)

Definition der Mindestanforderungen an die Deckenhöhe h_{ges}, Rippenbreite b_R und Mindestachsabstand a nach DIN 4102-4:2016-05, Tab 5.14, Zeile 1.1.2, 2 und 3.1 bzw. nach DIN EN 1992-1-2:2010-12, Tab. 5.8, Spalte 2 und 3

- erf. h_{ges} = 100 mm
- erf. b_R = keine Anforderung
- erf. a = 30 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

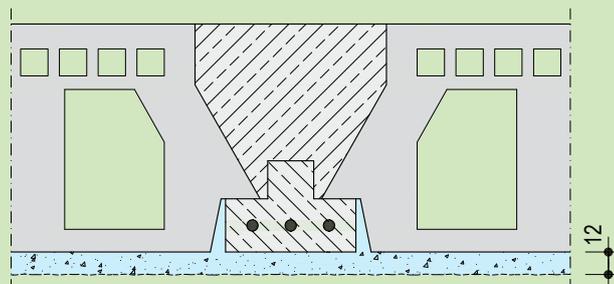
- erf. h_{ges} - vorh. h_{ges} = 100 mm - 80 mm = 20 mm
- erf. b_R: Muss nicht berücksichtigt werden
- erf. a - vorh. a = 30 mm - 10 mm = 20 mm

Maßgebende fehlende Überdeckung = 20 mm

Schritt 4

Ablesen der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

- Diagramm 3 (siehe Seite 8): e = 12 mm

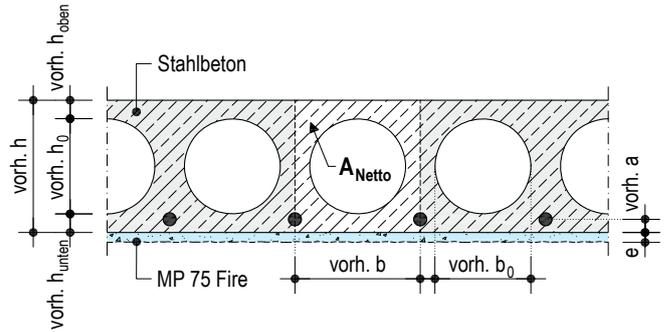


Anwendungsbereich

Stahlbetonplatten mit Hohlräumen können gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-2 und den Vorgaben nach DIN 4102-4:2016-05 ertüchtigt werden. Für die Brandschutzertüchtigung mit MP 75 Fire müssen die äquivalenten Betondicken aus Kapitel „Decken und Wände“ (Diagramm 1 bis 5 ab Seite 7) herangezogen werden.

Voraussetzungen nach gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. DIN 4102-4:2016-05

- für Stahlbetonplatten mit Hohlräumen ($b_0/h_0 > 1$) siehe **DIN 4102-4:2016-05, Kapitel 5.4:**
 - $A_{\text{Netto}}/b \geq h$
 - $\text{vorh. } h_{\text{unten}} \geq 50 \text{ mm}$
- für Stahlbetonhohlplatten mit Hohlräumen ($b_0/h_0 \leq 1$) siehe **DIN 4102-4:2016-05, Kapitel 5.5:**
 - $\text{vorh. } a \geq 10 \text{ mm}$
 - $\text{vorh. } h \geq 80 \text{ mm}$



- A_{Netto} = Nettoquerschnittsfläche
- $\text{vorh. } a$ = vorhandener Achsabstand
- $\text{vorh. } b$ = vorhandene Querschnittsbreite
- $\text{vorh. } b_0$ = vorhandene Hohlraumbreite
- $\text{vorh. } h$ = vorhandene Deckendicke
- $\text{vorh. } h_{\text{oben}}$ = vorhandene Betondicke oberhalb des Hohlraumes
- $\text{vorh. } h_{\text{unten}}$ = vorhandene Betondicke unterhalb des Hohlraumes
- $\text{vorh. } h_0$ = vorhandene Hohlraumhöhe
- e = Dicke MP 75 Fire

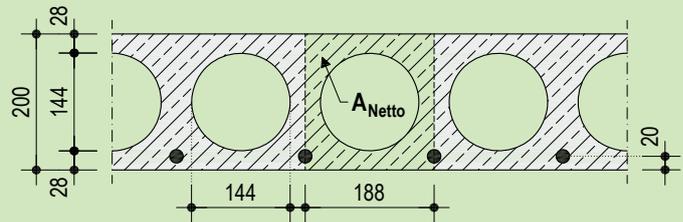
Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

- Vorherige Abstimmung gemäß
Hinweis Seite 4 empfohlen

Bemessungsbeispiel

Bemessungsbeispiel – unbedeckte Stahlbeton-Hohlplatten aus Normalbeton $b_0/h_0 \leq 1$, unabhängig von der Anordnung eines Estrichs mit gleichen Stabdurchmessern nach DIN 4102-4:2016-05, Tabellen 5.7 Zeile 4 (bzw. 1.1) und 5.8 Zeile 2 (bzw. 1.1)

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 90
Betonrohddichte:	2010 kg/m ³
Betonfestigkeitsklasse:	C45/55
Vorhandene Deckendicke vorh. h:	200 mm
Hohlraumhöhe h_0 :	144 mm
Hohlraumbreite b_0 :	144 mm
Achsabstand vorh. a:	20 mm
Auftragsdicke e:	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen

- $b_0/h_0 = 144 \text{ mm} / 144 \text{ mm} \leq 1$
- vorh. h = 200 mm > 80 mm
- vorh. a = 20 mm > 10 mm
- Betonrohddichte = 2010 kg/m³ entspricht Normalbeton nach DIN EN 206-1 / DIN 1045-2
- Betonfestigkeitsklasse C45/55 < C50/60

Schritt 2

Anforderungen an Deckendicke und Mindestachsabstand nach DIN 4102-4:2016-05, Tabellen 5.7 und 5.8

- erf. h = 120 mm
- erf. a = 35 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

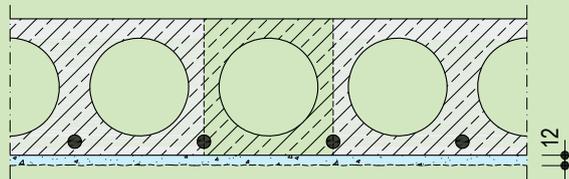
- erf. h - vorh. h = 120 mm - 200 mm = - 80 mm
- erf. a - vorh. a = 35 mm - 20 mm = 15 mm

Maßgebende fehlende Überdeckung = 15 mm

Schritt 4

Ablese der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

- Diagramm 3 (siehe Seite 8): e = 12 mm

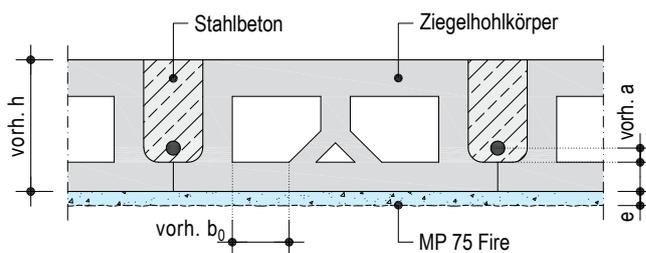


Anwendungsbereich

MP 75 Fire ist gemäß den Vorgaben der gutachterlichen Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. DIN 4102-4:2016-05 auf Ziegeldecken nach DIN 1045-100 einsetzbar. Die Ziegeldecken (Stahlsteindecken) können mit MP 75 Fire gemäß der für Betondecken und -wänden hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 1 bis 5 ab Seite 7) ertüchtigt werden.

Anforderungen:

- Für $REI \geq 60$ dürfen nur Deckenziegel nach DIN 4159 verwendet werden, bei denen die lichten Abstände b_0 der senkrecht oder geneigt verlaufenden Innenstege $b_0 \leq 60$ mm sind.
- Für die Mindestdicke h der Ziegeldecke muss DIN 4102-4:2016-05, Tab. 5.15, Zeile 1.1, herangezogen werden.
- Der Mindestachsabstand a wird unterschiedlich beurteilt, je nach Lagerung und Stützenweite nach DIN 4102-4:2016-05, Tab. 5.15, Zeilen 2.1 bis 2.2.3.



- vorh. a** = vorhandener Achsabstand
vorh. b_0 = vorhandene Abstände der Ziegelstein-Innenstege
vorh. h = vorhandene Deckendicke
e = Dicke MP 75 Fire

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß
gutachterlicher Stellungnahme BB-23-
325-1 & -2

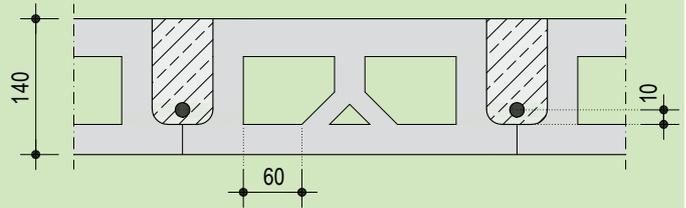
plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis Seite 4 empfohlen

Bemessungsbeispiel

Ziegeldecke nach DIN 1045-100 – statisch bestimmt gelagert, ohne Berücksichtigung eines Estrichs

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 90
Vorhandene Deckendicke h:	140 mm
Vorhandene Stegabstände b_0 :	60 mm
Vorhandener Achsabstand a:	10 mm
Auftragsdicke e:	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen

- vorh. Stegabstand b_0 : = 60 mm \leq 60 mm

Schritt 2

Bewertung der Ziegeldecke

Definition der Mindestanforderungen an die Deckendicke h und Mindestachsabstand a nach DIN 4102-4:2016-05, Tab 5.15, Zeile 1.1 und 2.1

- erf. h = 165 mm
- erf. a = 20 mm

Schritt 3

Ableitung der fehlenden Betondicken

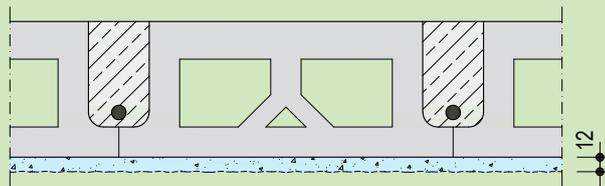
- erf. h - vorh. h = 165 mm - 140 mm = 25 mm
- erf. a - vorh. a = 20 mm - 10 mm = 10 mm

Maßgebende fehlende Überdeckung = 25 mm

Schritt 4

Ablese der Mindest-Auftragsdicke e für MP 75 Fire

- Diagramm 3 (siehe Seite 8): e = 12 mm



Anwendungsbereich

MP 75 Fire kann auf Kappendecken direkt und ohne Putzträger angewendet werden. Der Putzauftrag kann vollflächig oder nur partiell im Bereich des Unterflansches erfolgen.

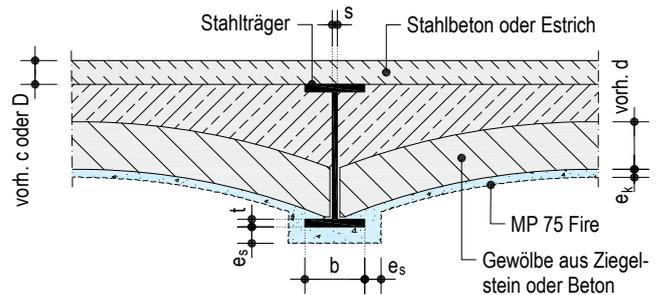
Es gelten die Vorgaben der gutachterlichen Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. der DIN 4102-4:1994-03, Abschnitt 3.11.3.

Bemessung der Auftragsdicke über dem Stahl

- Ermittlung des A_m/V -Wertes des zu schützenden Stahlträgerabschnittes:
 - beflamnte Stahlfläche (V) = Querschnittsfläche des Unterflansches
 - Umfang (A_m) = Umfang des tatsächlich (i.d.R. 4-seitig) beflamnten, freiliegenden Flanschabschnittes (siehe Beispiel auf Folgeseite)
- Ablesen der Auftragsdicke aus den Tabellen (Tabelle 3 bis 6) ab [Seite 21](#)

Bemessung der Auftragsdicke über den Deckenabschnitten (Kappen)

- Die Vorgaben der Mindestdicken D und c nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeilen 1.2 und 1.3, müssen eingehalten werden.
- Ermittlung der erforderlichen Kappendicke d nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1.
- Bemessung der fehlenden Kappendicke: $d_{\text{erf}} - d_{\text{vorh}}$
- Ertüchtigung mit MP 75 Fire gemäß der für Betonplatten und -wänden hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 1 bis 5 ab [Seite 7](#)).



- b = Trägerbreite
- vorh. c** = vorhandene Betondeckung über dem Stahlträger
- vorh. D** = vorhandene Estrichdicke
- vorh. d** = vorhandene Kappendicke
- s = Stegdicke
- t = Flanschdicke
- e_k = Auftragsdicke MP 75 Fire über der Kappe
- e_s = Auftragsdicke MP 75 Fire über dem Stahl

Achtung

Der Stahlträger muss 3-seitig mit der ermittelten Auftragsdicke überdeckt und der Übergang zwischen Stahl und Kappendecke ausgefüllt werden.

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1 & -2

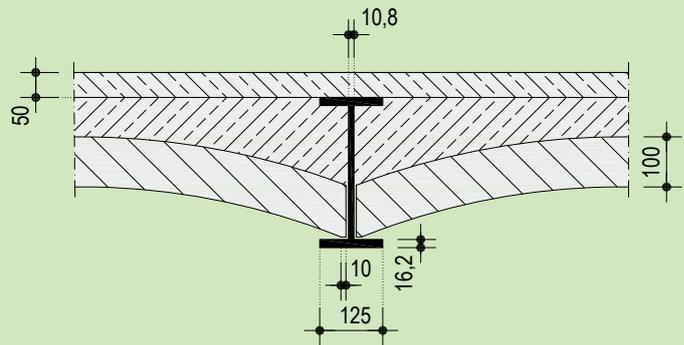
plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Bemessungsbeispiel

Preußische Kappendecke mit I-300 Träger, Ziegelstein-Ausmauerung und Aufbeton

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 120
Kritische Stahltemperatur:	500 °C
Trägerbreite b:	125 mm
Stegdicke s:	10,8 mm
Flanshdicke t:	16,2 mm
Freiliegende Stahloberseite (Flansch)	10 mm
Kappendicke d:	100 mm
Aufbeton c:	50 mm
Auftragsdicke e _s :	?? mm
Auftragsdicke e _k :	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach DIN 4102-4:1994-03, Tab. 29, Zeile 1.2 und 1.3

- Kein Estrich erforderlich, da vorh. c = 50 mm ≥ 45 mm

Schritt 2

Ermittlung der Auftragsdicke über den Deckenabschnitten (Kappen)

- Bestimmung der erforderlichen Kappendicke d nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1:
 $d_{\text{erf}} = 120 \text{ mm}$
- Ermittlung der fehlenden Kappendicke:
 $d_{\text{erf}} - d_{\text{vorh}} = 120 \text{ mm} - 100 \text{ mm} = 20 \text{ mm}$
- Bestimmung der erforderlichen Auftragsdicke (siehe Diagramm 4 auf Seite 8) $e_k = 12 \text{ mm}$

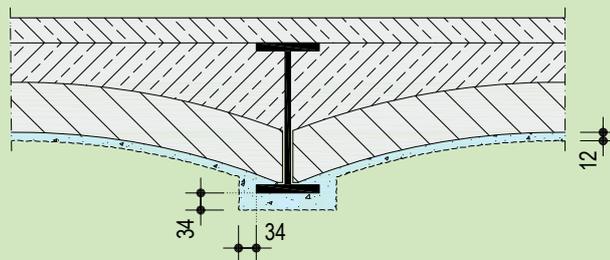
Schritt 3

Ermittlung der Auftragsdicke über den Stahlträgerabschnitten

- A_m/V-Wert-Berechnung
 - $A_m = b + 2t + 2 \cdot 10 = 125 \text{ mm} + 2 \cdot 16,2 \text{ mm} + 2 \cdot 10 \text{ mm} = 177,4 \text{ mm} = 17,74 \text{ cm}$
 - $V = b \cdot t = 125 \text{ mm} \cdot 16,2 \text{ mm} = 2025 \text{ mm}^2 = 20,25 \text{ cm}^2$
 - $A_m/V = (17,74 \text{ cm} / 20,25 \text{ cm}^2) \cdot 100 = 90 \text{ m}^{-1}$
- Auftragsdickenbestimmung bei R 120, 500 °C (siehe Tabelle 6 auf Seite 24) $e_s = 34 \text{ mm}$

Schritt 4

Definition der Auftragsdickenausführung



Anwendungsbereich

MP 75 Fire kann auf Hourdisdecken direkt und ohne Putzträger angewendet werden. Der Putzauftrag kann vollflächig oder nur partiell im Bereich des Unterflansches erfolgen.

Es gelten die Vorgaben der gutachterlichen Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. der DIN 4102-4:1994-03, Abschnitt 3.11.4.

Bemessung der Auftragsdicke über dem Stahl

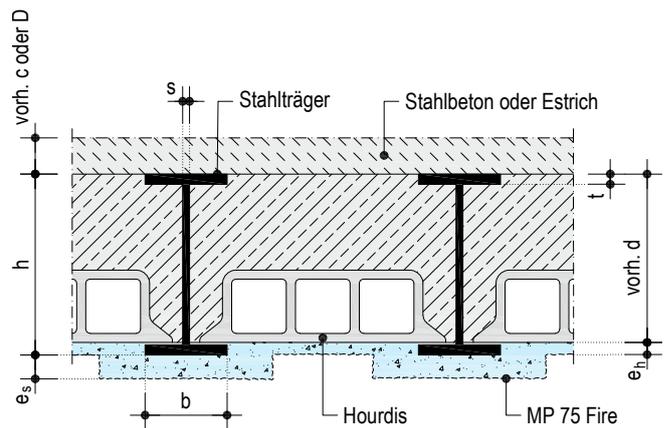
- Ermittlung des A_m/V -Wertes des zu schützenden Stahlträgerabschnittes:
 - beflamnte Stahlfläche (V) = Querschnittsfläche des Unterflansches
 - Umfang (A_m) = Umfang des tatsächlich (i.d.R. 3-seitig) beflamnten, freiliegenden Flanschabschnittes (siehe Beispiel auf Folgeseite)
- Ablesen der Auftragsdicke aus den Tabellen (Tabelle 3 bis 6) ab Seite 21

Bemessung der Auftragsdicke über den Deckenabschnitten (Hourdis)

- Die Vorgaben der Mindestdicken D und c nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeilen 1.2 und 1.3, müssen eingehalten werden.
- Berechnung der brandschutztechnisch wirksamen Deckendicke d : $d = A_{\text{Netto}}/b$
- Ermittlung der erforderlichen Mindestdicke d nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1.
- Bemessung der fehlenden Kappendicke: $d_{\text{erf}} - d_{\text{vorh}}$
- Ertüchtigung mit MP 75 Fire gemäß der für Betonplatten und -wänden hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 1 bis 5 ab Seite 7).

Achtung

Der Stahlträger muss mindestens mit einem seitlichen Überstand von 50 mm mit der ermittelten Auftragsdicke bedeckt werden.



A_{Netto}	= Nettoquerschnittsfläche
b	= Trägerbreite
vorh. c	= vorhandene Betondeckung über dem Stahlträger
vorh. D	= vorhandene Estrichdicke
vorh. d	= vorhandene brandschutztechnisch wirksame Deckendicke
h	= Trägerhöhe
s	= Stegdicke
t	= Flanschdicke
e_s	= Auftragsdicke MP 75 Fire über dem Stahl
e_b	= Auftragsdicke MP 75 Fire über der Hourdis

Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1 & -2

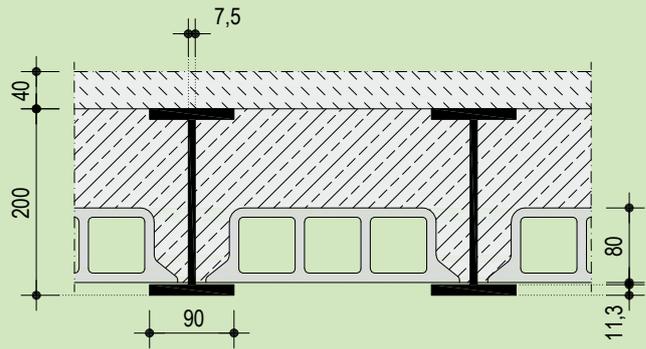
plus

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis Seite 4 empfohlen

Bemessungsbeispiel

Hourdis-Normaldecke mit I-300 Träger mit Aufbeton

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	R 90
Kritische Stahltemperatur:	500 °C
Trägerhöhe h:	200 mm
Trägerbreite b:	90 mm
Stegdicke s:	7,5 mm
Flanschkante t:	11,3 mm
Betondeckung c:	40 mm
Deckendicke d:	80 mm
Gesamter Profilquerschnitt V:	33,4 cm ²
Auftragsdicke e _s :	?? mm
Auftragsdicke e _h :	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach DIN 4102-4:1994-03, Tab. 29, Zeile 1.2 und 1.3

- Kein Estrich erforderlich, da: vorh. c = 40 mm ≥ 35 mm

Schritt 2

Ermittlung der Auftragsdicke über den Deckenabschnitten (Hourdis)

- Abgleich der brandschutztechnisch wirksamen Deckendicke d ($= A_{\text{Netto}}/b$) mit den Vorgaben nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1.
 - d_{erf} = 100 mm
 - d_{vorh} = 80 mm
 - d_{erf} - d_{vorh} = 100 mm - 80 mm = 20 mm
- Bestimmung der erforderlichen Auftragsdicke (siehe Diagramm 3 auf Seite 8) e_h = 12 mm

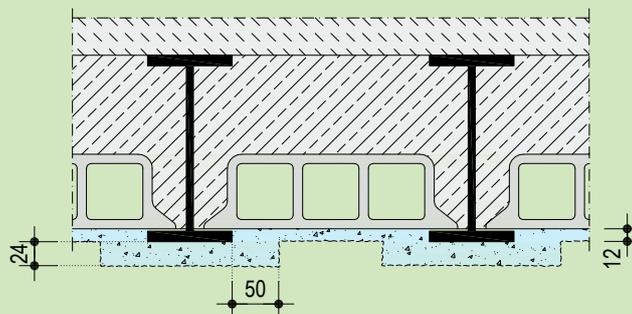
Schritt 3

Ermittlung der Auftragsdicke über den Stahlträgerabschnitten

- A_m/V-Wert-Berechnung
 - A_m = b + 2t = 90 mm + 2 · 11,3 mm = 112,6 mm = 11,3 cm
 - V = 33,4 cm²
 - A_m/V = (11,3 cm / 33,4 cm²) · 100 = 33,8 m⁻¹ ≤ 80,0 m⁻¹
- Auftragsdickenbestimmung bei R 90, 500 °C (siehe Tabelle 5 auf Seite 23) e_s = 24 mm

Schritt 4

Definition der Auftragsdickenausführung



Anwendungsbereich

MP 75 Fire kann auf Voutendecken oder ähnlichen Betondecken mit eingebetteten Stahlträgern angewendet werden.

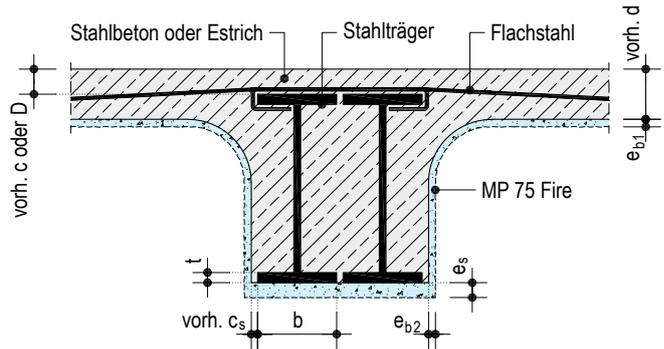
Es gelten die Vorgaben der gutachterlichen Stellungnahme BB-23-325-2 bzw. der DIN 4102-4:1994-03, Abschnitt 3.11.2.

Bemessung der Auftragsdicke über dem Stahl

- Ermittlung des A_m/V -Wertes des zu schützenden Stahlträgerabschnittes:
 - beflamnte Stahlfläche (A_m) = Querschnittsfläche des Unterflansches
 - Profilquerschnitt (V) = Umfang des tatsächlich freiliegenden Flanschsabschnittes (siehe Beispiel auf Folgeseite)
- Ablesen der Auftragsdicke aus den Tabellen (Tabelle 3 bis 6) ab [Seite 21](#)

Bemessung der Auftragsdicke über dem Beton

- Die Vorgaben der Mindestdicken D und c nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeilen 1.2 und 1.3 müssen eingehalten werden.
- Ermittlung der erforderlichen Mindestdicke d nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1.
- Bemessung der fehlenden Mindestdicke für den Deckenbereich: $d_{\text{erf}} - d_{\text{vorh}}$
- Ertüchtigung mit MP 75 Fire (e_{b1}) gemäß der für Betonplatten und -wänden hinterlegten äquivalenten Betondicken (Diagramm 1 bis 5 ab [Seite 7](#)).
- Ermittlung der erforderlichen Mindestbetondeckung c_s nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 2.1.1.1 oder 2.1.2.1.
- Bemessung der fehlenden Betondeckung seitlich der Träger: $\text{erf. } c_s - \text{vorh. } c_s$
- Ertüchtigung mit MP 75 Fire (e_{b2}) gemäß der für Betonstützen und -träger hinterlegten äquivalenten Betondicken (siehe Diagramm 6 bis 10 ab [Seite 12](#))



- b** = Trägerbreite
- vorh. c** = vorhandene Betondeckung über dem Stahlträger
- vorh. c_s** = seitliche Betondeckung über dem Stahlträger
- vorh. D** = Estrichdicke
- vorh. d** = Deckendicke (außerhalb des Trägerbereiches)
- t** = Flanschdicke
- e_{b1}** = Auftragsdicke MP 75 Fire über dem Beton
- e_{b2}** = Auftragsdicke MP 75 Fire seitlich des Unterzuges
- e_s** = Auftragsdicke MP 75 Fire über dem Stahl

Achtung

Für den freiliegenden Stahl, die Betondeckendicke und die seitliche Betondeckung der Unterzüge gelten unterschiedliche Anforderungen und Bemessungen.

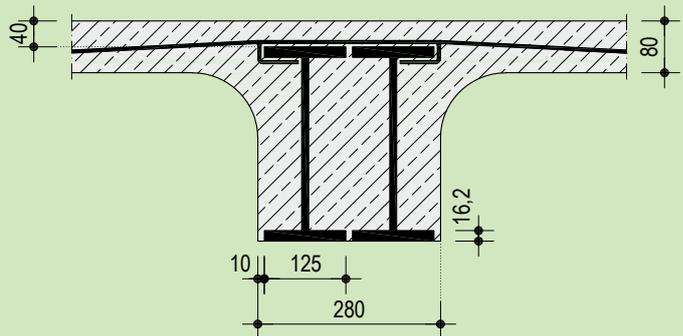
Brandschutztechnisch beurteilt gemäß gutachterlicher Stellungnahme BB-23-325-1 & -2

- Vorherige Abstimmung gemäß Hinweis [Seite 4](#) empfohlen

Bemessungsbeispiel

Koenensche Voutendecke mit I-300 Träger

Erforderliche Feuerwiderstandsklasse:	REI 90
Kritische Stahltemperatur:	500 °C
Trägerbreite b:	125 mm
Flanschkdicke t:	16,2 mm
Betondeckung c:	40 mm
Deckendicke d:	80 mm
Seitliche Betondeckung am Stahlträger c _s :	10 mm
Auftragsdicke e _s :	?? mm
Auftragsdicke e _{b1} :	?? mm
Auftragsdicke e _{b2} :	?? mm



Schritt 1

Überprüfung der Voraussetzungen nach DIN 4102-4:1994-03, Tab. 29, Zeile 1.2 und 1.3

- Kein Estrich erforderlich, da: vorh. c = 40 mm ≥ 35 mm

Schritt 2

Ermittlung der Auftragsdicke an der Betondecke

- Abgleich der Deckendicke d mit den Vorgaben nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 1.1:

- d_{erf} = 100 mm
- d_{vorh} = 80 mm
- d_{erf} - d_{vorh} = 100 mm - 80 mm = 20 mm

- Bestimmung der erforderlichen Auftragsdicke (siehe Diagramm 3 auf Seite 8) **e_{b1} = 12 mm**

Schritt 3

Ermittlung der Auftragsdicke seitlich des Unterzuges

- Abgleich der seitlichen Betondeckung mit den Vorgaben nach DIN 4102-4:1994-03, Tabelle 29, Zeile 2.1.2.1:

- c_{s, erf} = 35 mm
- c_{s, vorh} = 10 mm
- c_{s, erf} - c_{s, vorh} = 35 mm - 10 mm = 25 mm

- Bestimmung der erforderlichen Auftragsdicke (siehe Diagramm 8 auf Seite 13) **e_{b2} = 11 mm**

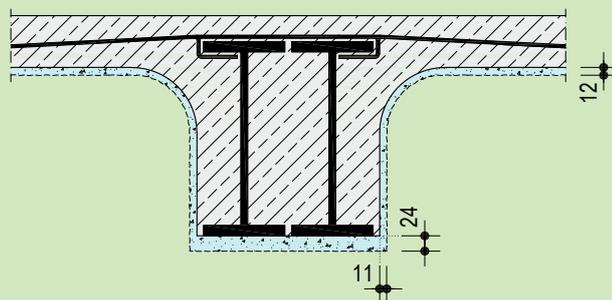
Schritt 4

Ermittlung der Auftragsdicke über den Stahlträgerabschnitten

- A_m/V-Wert-Berechnung
 - A_m = b + 2t = 125 mm + 2 · 16,2 mm = 157,4 mm = 15,74 cm
 - V = b · t = 125 mm · 16,2 mm = 2025 mm² = 20,25 cm²
 - A_m/V = (15,74 cm / 20,25 cm²) · 100 = 80 m⁻¹
- Auftragsdickenbestimmung bei REI 90, 500 °C (siehe Tabelle 6 auf Seite 24) **e_s = 24 mm**

Schritt 5

Definition der Auftragsdickenausführung



Hinweise zur Technischen Broschüre

Knauf Technische Broschüren sind die Informationsunterlagen zu speziellen Themen sowie Fachkompetenzen von Knauf. Die enthaltenen Informationen und Vorgaben, Konstruktionsvarianten, Ausführungsdetails und aufgeführten Produkte basieren, soweit nicht anders ausgewiesen, auf den zum Zeitpunkt der Erstellung gültigen Anwendbarkeitsnachweisen (z. B. Europäische Technische Bewertung ETA, allgemeine bauaufsichtliche Zulassung abZ /allgemeine Bauartgenehmigung aBG oder allgemeines bauaufsichtliches Prüfzeugnis abP), Normen und Richtlinien. Zusätzlich sind bauphysikalische (Brand-, Wärme- und Schallschutz), konstruktive und statische Anforderungen berücksichtigt.

Die enthaltenen Ausführungsdetails stellen Beispiele dar und können für verschiedene Varianten des jeweiligen Systems analog angewendet werden. Dabei sind bei Anforderungen an den Brand-, Wärme- und/oder Schallschutz die ggf. gesetzlich erforderlichen Zusatzmaßnahmen und/oder Einschränkungen zu beachten.

Verweise auf weitere Dokumente

Technische Broschüren

- [Knauf Gipsputz-Kompetenz P10.de](#)

Produkt-Datenblätter

- [MP 75 Fire P9101_DSP.de](#)
- Produkt-Datenblätter der einzelnen Knauf Systemkomponenten beachten.

Bestimmungsgemäßer Gebrauch von Knauf Systemen

Beachten Sie Folgendes:

Achtung

Knauf Systeme dürfen nur für die in den Knauf-Dokumenten angegebenen Anwendungsfälle zum Einsatz kommen. Falls Fremdprodukte oder Fremdkomponenten zum Einsatz kommen, müssen diese von Knauf empfohlen bzw. freigegeben sein. Die einwandfreie Anwendung der Produkte/Systeme setzt sachgemäßen Transport, Lagerung, Aufstellung, Montage und Instandhaltung voraus.



Knauf Gips KG

Am Bahnhof 7
97346 Iphofen
Deutschland

Knauf Direkt

Technischer Auskunft-Service:
Tel.: 09323 916 3000 *

knauf-direkt@knauf.com
www.knauf.com

Konstruktive, statische und bauphysikalische Eigenschaften von Knauf Systemen können nur gewährleistet werden, wenn ausschließlich Knauf Systemkomponenten oder von Knauf empfohlene Produkte verwendet werden.

Technische Änderungen vorbehalten. Es gilt die jeweils aktuelle Auflage. Die enthaltenen Angaben entsprechen unserem derzeitigen Stand der Technik. Die allgemein anerkannten Regeln der Bautechnik, einschlägige Normen, Richtlinien und handwerklichen Regeln müssen vom Ausführenden neben den Verarbeitungsvorschriften beachtet werden. Unsere Gewährleistung bezieht sich nur auf die einwandfreie Beschaffenheit unseres Materials. Verbrauchs-, Mengen- und Ausführungsangaben sind Erfahrungswerte, die im Falle abweichender Gegebenheiten nicht ohne weiteres übertragen werden können. Alle Rechte vorbehalten.

Änderungen, Nachdruck und fotomechanische sowie elektronische Wiedergabe, auch auszugsweise, bedürfen unserer ausdrücklichen Genehmigung.

* Unser Technischer Auskunft-Service steht nur für gewerbliche Anliegen zur Verfügung. Sie können sich mit Ihren Firmendaten hierfür registrieren. Nähere Informationen finden Sie hier: www.knauf.de/tas

**Build
on us.**