

Allgemeine Bauartgenehmigung

Eine vom Bund und den Ländern gemeinsam
getragene Anstalt des öffentlichen Rechts

**Zulassungs- und Genehmigungsstelle
für Bauprodukte und Bauarten**

Datum: 17.03.2026 Geschäftszeichen: I 26-1.21.1-1/26

Nummer:
Z-21.1-1711

Antragsteller:
fischerwerke GmbH & Co. KG
Klaus-Fischer-Straße 1
72178 Waldachtal

Geltungsdauer
vom: **17. März 2026**
bis: **22. Januar 2029**

Gegenstand dieses Bescheides:
fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Der oben genannte Regelungsgegenstand wird hiermit allgemein bauaufsichtlich genehmigt.
Dieser Bescheid umfasst sechs Seiten und acht Anlagen.
Diese allgemeine Bauartgenehmigung ersetzt die allgemeine Bauartgenehmigung Nr. Z-21.1-1711
vom 22. Januar 2024. Der Gegenstand ist erstmals am 26. November 2001 zugelassen worden.

DIBt

I ALLGEMEINE BESTIMMUNGEN

- 1 Mit der allgemeinen Bauartgenehmigung ist die Anwendbarkeit des Regelungsgegenstandes im Sinne der Landesbauordnungen nachgewiesen.
- 2 Dieser Bescheid ersetzt nicht die für die Durchführung von Bauvorhaben gesetzlich vorgeschriebenen Genehmigungen, Zustimmungen und Bescheinigungen.
- 3 Dieser Bescheid wird unbeschadet der Rechte Dritter, insbesondere privater Schutzrechte, erteilt.
- 4 Dem Anwender des Regelungsgegenstandes sind, unbeschadet weitergehender Regelungen in den "Besonderen Bestimmungen", Kopien dieses Bescheides zur Verfügung zu stellen. Zudem ist der Anwender des Regelungsgegenstandes darauf hinzuweisen, dass dieser Bescheid an der Anwendungsstelle vorliegen muss. Auf Anforderung sind den beteiligten Behörden ebenfalls Kopien zur Verfügung zu stellen.
- 5 Dieser Bescheid darf nur vollständig vervielfältigt werden. Eine auszugsweise Veröffentlichung bedarf der Zustimmung des Deutschen Instituts für Bautechnik. Texte und Zeichnungen von Werbeschriften dürfen diesem Bescheid nicht widersprechen, Übersetzungen müssen den Hinweis "Vom Deutschen Institut für Bautechnik nicht geprüfte Übersetzung der deutschen Originalfassung" enthalten.
- 6 Dieser Bescheid wird widerruflich erteilt. Die Bestimmungen können nachträglich ergänzt und geändert werden, insbesondere, wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern.
- 7 Dieser Bescheid bezieht sich auf die von dem Antragsteller im Genehmigungsverfahren zum Regelungsgegenstand gemachten Angaben und vorgelegten Dokumente. Eine Änderung dieser Genehmigungsgrundlagen wird von diesem Bescheid nicht erfasst und ist dem Deutschen Institut für Bautechnik unverzüglich offenzulegen.

II BESONDERE BESTIMMUNGEN

1 Regelungsgegenstand und Anwendungsbereich

Diese allgemeine Bauartgenehmigung regelt die Planung, Bemessung und Ausführung der Verankerung des fischer Hohldeckenankers FHY gemäß ETA-21/0857 vom 06. Januar 2026 in Spannbeton-Hohldeckenplatten als Einzelbefestigung und als Doppelbefestigung.

Der fischer Hohldeckenanker FHY mit kraftkontrollierter Spreizung aus galvanisch verzinktem Stahl oder nichtrostendem Stahl besteht aus einer Spreizhülse und einem Konus mit Innengewinde und einer Sechskantschraube mit Scheibe bzw. einer Gewindestange mit Scheibe und Sechskantmutter.

Durch Anziehen der Schraube bzw. der Mutter wird der Konus in die Spreizhülse gezogen und spreizt diese.

Auf der Anlage 1 ist der fischer Hohldeckenanker FHY (im Folgenden Dübel genannt) im eingebauten Zustand dargestellt.

Die Verankerungen dürfen unter statischer und quasi-statischer Belastung in Spannbeton-Hohlplattendecken aus Normalbeton der Festigkeitsklasse von mindestens C45/55 nach DIN 1045-2 angewendet werden.

Die Verankerung ist nur in Spannbeton-Hohlplattendecken zulässig, deren Hohlraumbreite das 4,2-fache der Stegbreite nicht überschreitet (siehe Skizze auf Anlage 5).

Die Feuerwiderstandsdauer ist in der ETA-21/0857 vom 06. Januar 2026 geregelt.

Der Dübel aus galvanisch verzinktem Stahl darf in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume verwendet werden.

Der Dübel aus nichtrostendem Stahl darf entsprechend seiner Korrosionsbeständigkeitsklasse (siehe Anlage 2 Tabelle 2.1) gemäß DIN EN 1993-1-4 in Verbindung mit DIN EN 1993-1-4/NA verwendet werden.

2 Bestimmungen für Planung, Bemessung und Ausführung

2.1 Planung

Die Verankerungen sind ingenieurmäßig zu planen und zu bemessen. Unter Berücksichtigung der zu verankernden Lasten sind prüfbare Berechnungen und Konstruktionszeichnungen anzufertigen.

Es ist nachzuweisen, dass die Hohlraumbreite der Spannbeton-Hohlplattendecken das 4,2-fache der Stegbreite nicht überschreitet ($b_H \leq 4,2 \times b_{St}$) vgl. Anlage 5. Der Nachweis der unmittelbaren örtlichen Kraffteinleitung in den Beton ist mit den folgenden Nachweisen erbracht. Die Weiterleitung der zu verankernden Lasten im Bauteil ist nachzuweisen.

Eine Biegebeanspruchung des Dübels darf nur dann unberücksichtigt bleiben, wenn alle folgenden Bedingungen eingehalten werden:

- Das anzuschließende Bauteil muss aus Metall bestehen und ohne Zwischenlage im Bereich der Verankerung ganzflächig gegen den Beton verspannt sein.
- Das Anbauteil muss auf seiner ganzen Dicke an der Gewindestange bzw. an der Sechskantschraube anliegen.
- Das Durchgangsloch im anzuschließenden Bauteil darf die Werte der Anlage 4 nicht überschreiten.

Kann das angegebene Durchgangsloch im anzuschließenden Bauteil nicht eingehalten werden, sind wegen der Gefahr des Durchzugs gesonderte Maßnahmen zu treffen (z. B. verstärkte Unterlegscheibe).

Zusatzbeanspruchungen, die im Dübel, im anzuschließenden Bauteil oder im Bauteil, in dem der Dübel verankert ist, aus behinderter Formänderung (z. B. bei Temperaturwechseln) entstehen können, sind zu berücksichtigen.

2.2 Bemessung

2.2.1 Tragfähigkeit

Die Bemessungswerte des Widerstandes der Dübel für Verankerungen in Spannbeton-Hohlplattendecken gelten für die Beanspruchungsrichtungen zentrischer Zug, Querlast und Schrägzug unter jedem Winkel. Sie sind in Abhängigkeit von der unteren Spiegeldicke d_u der Spannbeton-Hohldeckenplatten auf Anlage 8 angegeben.

Für den Grenzzustand der Tragfähigkeit ist nachzuweisen, dass folgende Gleichungen eingehalten sind:

$$\text{Zug-, Quer- und kombinierte Beanspruchung} \quad F_{Ed} \leq F_{Rd}$$

$$\text{Biegung} \quad M_{Ed} \leq M_{Rd}$$

Bei Biegung mit zusätzlichem Zug muss für die vorhandene Zuglastkomponente folgende Gleichung eingehalten sein:

$$\text{Biegung und Zug} \quad \frac{F_{Ed}}{F_{Rd}} + \frac{M_{Ed}}{M_{Rd}} \leq 1,0$$

F_{Ed} = Bemessungswert der Einwirkung (Zug-, Quer- und kombinierte Beanspruchung)

F_{Rd} = Bemessungswert des Widerstandes, entsprechend Anlage 8

M_{Ed} = Bemessungswert der Einwirkung (Biegung)

Die rechnerische Einspannstelle liegt um das Maß des Nenndurchmessers der Gewindestange hinter der Oberfläche des Betons.

M_{Rd} = Bemessungswert der Biegetragfähigkeit, entsprechend Anlage 4

2.2.2 Verschiebungen

Unter Belastung in Höhe von $\frac{F_{Rd}}{1,4}$ ist für die Dübelgrößen M6 und M8 mit Verschiebungen von 0,1 mm und für die Dübelgröße M10 bis 0,4 mm zu rechnen. Bei Dauerbelastung ist mit einer Vergrößerung der Verschiebungen zu rechnen.

Bei Querlast in Höhe von $\frac{F_{Rd}}{1,4}$ ist für die Dübelgrößen M6 und M8 mit Verschiebungen bis 0,9 mm und für die Dübelgröße M10 bis 1,4 mm zu rechnen. Zusätzlich ist das vorhandene Lochspiel zwischen Dübel und Bauteil zu berücksichtigen. Die Verschiebungen bei Schrägzug sind aus denen der zentrischen Zug- und Querlastanteile zusammzusetzen. Die Verschiebungen ergeben sich aus den angegebenen Richtwerten durch lineare Interpolation.

2.2.3 Befestigung mit Sechskantschraube oder Sechskantmutter mit Gewindestange

Die Sechskantschraube oder Sechskantmutter mit Gewindestange für den Dübel muss, sofern sie nicht vom Werk für den jeweiligen Anwendungsfall mitgeliefert wird, vom planenden Ingenieur hinsichtlich der Schraubenlänge unter Berücksichtigung der Dicke des anzuschließenden Bauteils, der erforderlichen Mindesteinschraubtiefe, der Dicke der Scheibe und der möglichen Toleranzen nach Anlage 4 festgelegt werden.

Die Sechskantschraube oder die Gewindestange mit Sechskantmutter muss den in Anlage 2 aufgeführten Angaben zu Festigkeitsklassen und Oberflächenbehandlung entsprechen.

2.3 Ausführung

2.3.1 Allgemeines

Die bauausführende Firma hat zur Bestätigung der Übereinstimmung der Bauart mit der von diesem Bescheid erfassten allgemeinen Bauartgenehmigung eine Übereinstimmungs-erklärung gemäß §§ 16a Abs. 5 i.V.m. 21 Abs. 2 MBO abzugeben.

Der Dübel darf nur als serienmäßig gelieferte Befestigungseinheit verwendet werden. Es darf auch eine handelsübliche Sechskantschraube sowie Sechskantmutter mit Gewindestange und eine zugehörige Scheibe entsprechend Abschnitt 2.2.3 bzw. Anlage 2, Tabelle 2.1 verwendet werden.

Die Montage des zu verankernden Dübels ist nach den gemäß Abschnitt 2.1 gefertigten Konstruktionszeichnungen und der Montageanweisung der Firma vorzunehmen. Vor dem Setzen des Dübels ist die genaue Lage der Spannritzen mit geeigneten Metallsuchgeräten festzustellen und an der Unterseite der Decke zu kennzeichnen. Wird der Dübel nicht mittig in die Hohlraumachse gesetzt, so muss der Abstand zwischen der Dübelachse und der Achse der Spannritzen mindestens 50 mm betragen (vgl. Anlage 6).

2.3.2 Bohrlochherstellung

Das Bohrloch ist rechtwinklig zur Betonoberfläche mit Hartmetall- Hammerbohrern zu bohren. Der Hartmetall-Hammerbohrer muss den Angaben des Merkblattes über die "Kennwerte, Anforderungen und Prüfungen von Mauerbohrern mit Schneidköpfen aus Hartmetall, die zur Herstellung der Bohrlöcher von Dübelverankerungen verwendet werden" (Fassung Januar 2002) entsprechen. Die Einhaltung der Bohrerkenneiwerte ist entsprechend Abschnitt 5 des Merkblattes zu belegen.

Ebenfalls ist sicherzustellen, dass die Spannglieder nicht beschädigt werden.

Bohrerinnendurchmesser und Schneidendurchmesser müssen den Werten der Anlage 4 entsprechen.

2.3.3 Setzen des Dübels

Vor dem Setzen des Dübels ist die untere Spiegeldicke zu messen.

Der Dübel ist in das Bohrloch so einzuführen, dass die Sprezhülse bündig mit der Betonoberfläche abschließt.

Die Montage des Dübels muss mit einem überprüften Drehmomentenschlüssel vorgenommen werden. Die Drehmomente sind in Anlage 4 angegeben, sie müssen auf die Sechskantmutter der Gewindestange bzw. auf die Sechskantschraube aufgebracht werden. Der Dübel ist ordnungsgemäß verankert und darf nur belastet werden, wenn sich das vorgeschriebene Drehmoment aufbringen lässt.

Montierte Dübel können jederzeit nachgeprüft werden, das vorgeschriebene Drehmoment zum Verankern muss sich immer wieder aufbringen lassen.

2.3.4 Kontrolle der Ausführung

Bei der Herstellung von Verankerungen muss der mit der Verankerung von Dübeln betraute Unternehmer oder der von ihm beauftragte Bauleiter oder ein fachkundiger Vertreter des Bauleiters auf der Baustelle anwesend sein. Er hat für die ordnungsgemäße Ausführung der Arbeiten zu sorgen.

Während der Herstellung der Verankerungen sind Aufzeichnungen über den Nachweis der vorhandenen Betonfestigkeitsklasse und die ordnungsgemäße Montage der Dübel vom Bauleiter oder seinem Vertreter zu führen. Die Aufzeichnungen müssen während der Bauzeit auf der Baustelle bereitliegen und sind den mit der Kontrolle Beauftragten auf Verlangen vorzulegen. Sie sind ebenso wie die Lieferscheine nach Abschluss der Arbeiten mindestens 5 Jahre vom Unternehmer aufzubewahren.

Folgende Normen und Dokumente werden in dieser Allgemeinen Bauartgenehmigung in Bezug genommen:

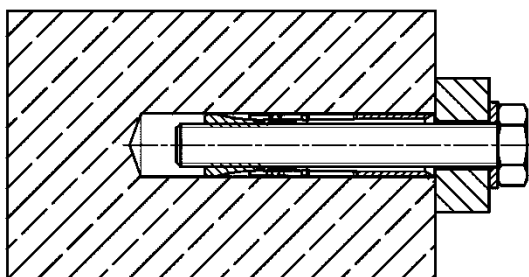
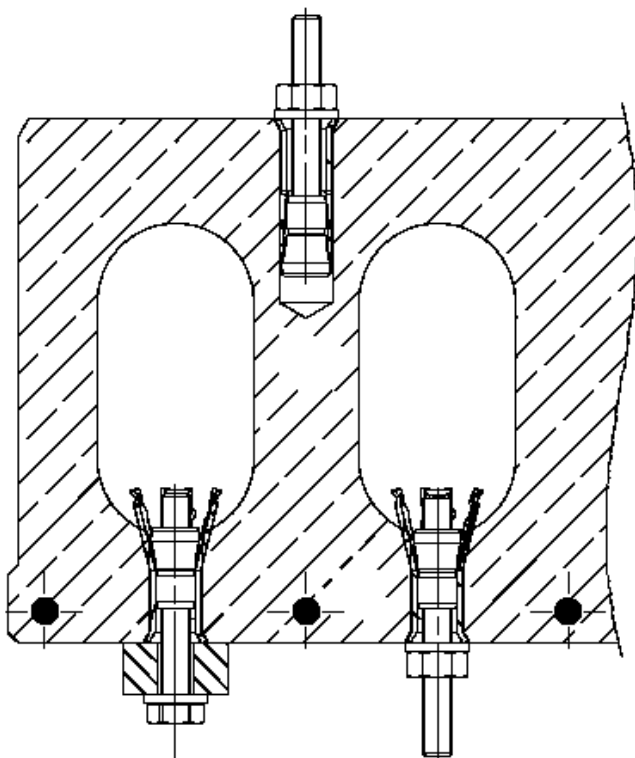
DIN EN 1993-1-4:2015-10	Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten – Teil 1-4: Allgemeine Bemessungsregeln – Ergänzende Regeln zur Anwendung von nichtrostenden Stählen
DIN EN 1993-1-4/NA:2020-11	Nationaler Anhang – national festgelegte Parameter - Eurocode 3: Bemessung und Konstruktion von Stahlbauten – Teil 1-4: Allgemeine Bemessungsregeln - Ergänzende Regeln zur Anwendung von nichtrostenden Stählen
DIN EN ISO 4042:2022-11	Verbindungselemente – Galvanisch aufgebraute Überzugssysteme
DIN EN ISO 898-1:2013-05	Mechanische Eigenschaften von Verbindungselementen aus Kohlenstoffstahl und legiertem Stahl – Teil 1: Schrauben mit festgelegten Festigkeitsklassen – Regelgewinde und Feingewinde
DIN EN ISO 898-2:2023-02	Verbindungselemente – Mechanische Eigenschaften von Verbindungselementen aus Kohlenstoffstahl und legiertem Stahl – Teil 2: Muttern mit festgelegten Festigkeitsklassen
DIN EN ISO 3506-1:2020-08	Mechanische Eigenschaften von Verbindungselementen aus korrosionsbeständigen nichtrostenden Stählen – Teil 1: Schrauben mit festgelegten Stahlsorten und Festigkeitsklassen
DIN EN ISO 3506-2:2020-08	Mechanische Eigenschaften von Verbindungselementen aus korrosionsbeständigen nichtrostenden Stählen – Teil 2: Muttern mit festgelegten Stahlsorten und Festigkeitsklassen
DIN EN 10139:2020-06	Kaltband ohne Überzug aus weichen Stählen zum Kaltumformen – Technische Lieferbedingungen
DIN EN ISO 683-7:2025-02	Für eine Wärmebehandlung bestimmte Stähle, legierte Stähle und Automatenstähle – Teil 7: Blankstahlerzeugnisse aus unlegierten und legierten Stählen
DIN EN 10088-1:2024-04	Nichtrostende Stähle – Teil 1: Verzeichnis der nichtrostenden Stähle
DIN EN 10088-2:2025-01	Nichtrostende Stähle – Teil 2: Technische Lieferbedingungen für Blech und Band aus korrosionsbeständigen Stählen für allgemeine Verwendung
DIN EN ISO 4017:2022-10	Verbindungselemente – Sechskantschrauben mit Gewinde bis Kopf – Produktklassen A und B
DIN 1045-2:2023-08	Tragwerke aus Beton, Stahlbeton und Spannbeton – Teil 2: Beton
MBO	Musterbauordnung

Ausgestellt in Berlin am 17. März 2026 vom Deutschen Institut für Bautechnik

Dipl.-Ing. Beatrix Wittstock
Referatsleiterin

Beglaubigt
Ziegler

Einbauzustand:



(Abbildungen nicht maßstäblich)

fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Produkt im Einbauzustand

Anlage 1

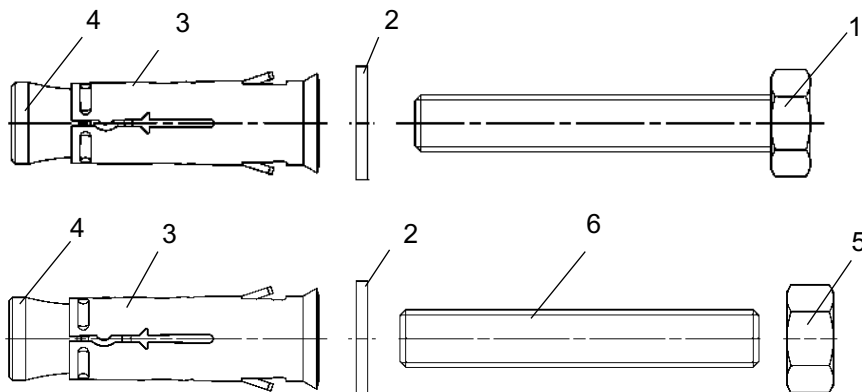


Tabelle 2.1: Bezeichnungen und Werkstoffe

Teil	Bezeichnung	Material	
		FHY	FHY R
		Stahl Galvanisch verzinkt nach DIN EN ISO 4042 $\geq 5\mu\text{m}$	Nichtrostender Stahl R Korrosionsbeständigkeitsklasse CRC III gemäß DIN EN 1993-1-4 in Verbindung mit DIN EN 1993-1-4/NA
1	Sechskantschraube ¹⁾	Stahl, DIN EN ISO 898-1 Festigkeitsklasse 8.8 (M6); 4.6, 5.8 oder 8.8 (M8 und M10)	Nichtrostender Stahl DIN EN ISO 3506-1 Festigkeitsklasse ≥ 70
2	Scheibe ¹⁾	Kaltband DIN EN 10139	Nichtrostender Stahl DIN EN 10088
3	Spreizhülse		
4	Konusmutter		
5	Sechskantmutter ¹⁾	Stahl DIN EN ISO 898-2; Festigkeitsklasse 8 (M6); 4, 5 oder 8 (M8 und M10)	Nichtrostender Stahl DIN EN ISO 3506-2 Festigkeitsklasse ≥ 70
6	Gewindestange ¹⁾	Stahl DIN EN ISO 898-1, Festigkeitsklasse 8.8 (M6); 4.8, 5.8 oder 8.8 (M8); 4.6, 5.8 oder 8.8 (M10)	Nichtrostender Stahl DIN EN ISO 3506-1 Festigkeitsklasse ≥ 70

¹⁾ Handelsübliche Gewindestange, Scheiben, Sechskantmuttern und Sechskantschrauben dürfen ebenfalls verwendet werden, wenn die Anforderungen nach Tabelle 2.1 erfüllt sind.
 Die Festigkeit der Gewindeteile nach DIN EN ISO 898-1 ist nach Anlage 4 vom planenden Ingenieur festzulegen.

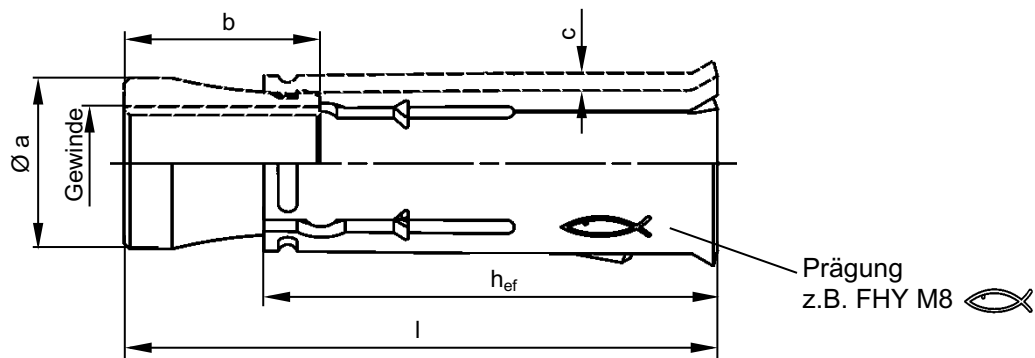
(Abbildungen nicht maßstäblich)

fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

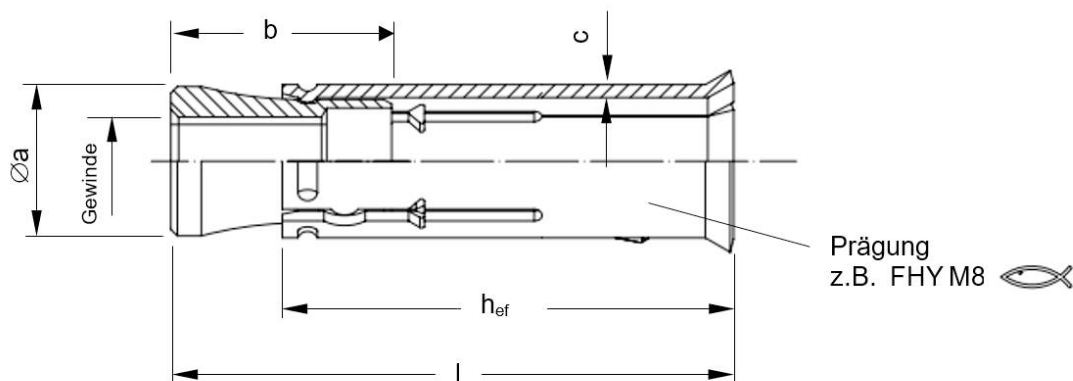
Bezeichnungen, Werkstoffe

Anlage 2

Ankertypen, Bezeichnungen



optional



FHY: Stahl, galvanisch verzinkt
 FHY R: Nichtrostender Stahl

Tabelle 3.1: Abmessungen

Typ	h_{ef} [mm]	Gewinde	$\varnothing a$ [mm]	b [mm]	c [mm]	l [mm]
FHY M6, FHY M6 R	30	M6	9,6	12,0/16,0 ¹⁾	1,0	37
FHY M8, FHY M8 R	35	M8	11,5	13,1/17,0 ¹⁾	1,0	43
FHY M10, FHY M10 R	40	M10	15,0	17,2/23,5 ¹⁾	1,5	52

¹⁾ Werte bei optionaler Ausführung

(Abbildungen nicht maßstäblich)

fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

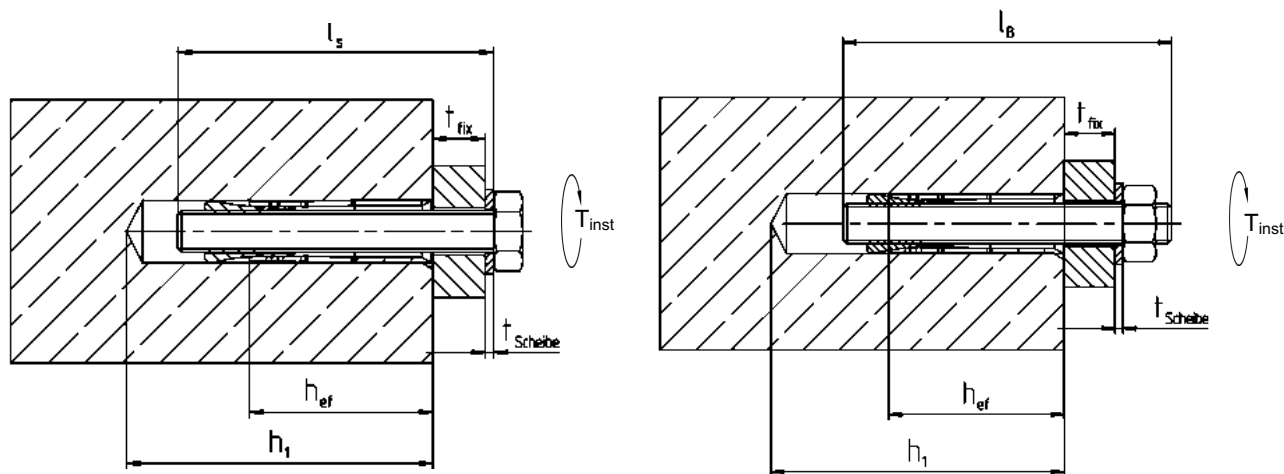
Abmessungen

Anlage 3

Tabelle 4.1: Montagekennwerte / Bemessungswert der Biegetragfähigkeit

Typ	FHY, FHY R				
	M6	M8	M10		
Bohrerinnendurchmesser [mm]	10	12	16		
Bohrerschneidendurchmesser \leq [mm]	10,45	12,50	16,50		
Bohrlochtiefe $h_1 \geq$ [mm]	50	60	65		
Effektive Verankerungstiefe $h_{ef} =$ [mm]	30	35	40		
Länge der Sechskantschraube ¹⁾ $\min. l_s \geq$ [mm]	$37 + t_{Scheibe} + t_{fix}$	$43 + t_{Scheibe} + t_{fix}$	$52 + t_{Scheibe} + t_{fix}$		
Länge der Gewindestange $\min. l_B \geq$ [mm]	$42 + t_{Scheibe} + t_{fix}$	$50 + t_{Scheibe} + t_{fix}$	$60 + t_{Scheibe} + t_{fix}$		
Durchgangsloch im anzuschließenden Bauteil $d_f \leq$ [mm]	7	9	12		
Montagedrehmoment $T_{inst} =$ [Nm]	FHY	8	10		
	FHY R	15	20		
Bemessungswert der Biegetragfähigkeit M_{Rd} [Nm]	FHY	Festigkeitsklasse der Schrauben/ Gewindestangen	4.6	-	17,9
			4.8	-	-
			5.8	-	12,0
			8.8	-	15,0
			A4-70	9,8	23,9
FHY-R	-	6,8	16,9	33,5	

¹⁾ Bei Sechskantschrauben mit Schaft z.B. nach DIN EN ISO 4017 muss die Schaftlänge $\leq t_{fix}$ sein



(Abbildungen nicht maßstäblich)

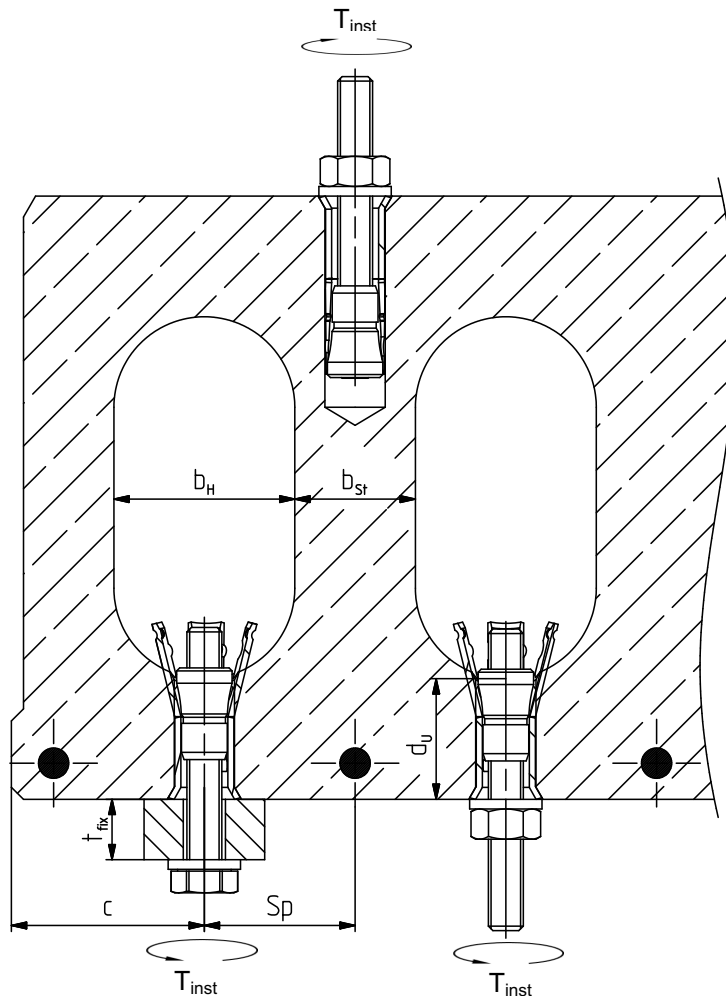
fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Montagekennwerte
 Bemessungswert der Biegetragfähigkeit

Anlage 4

Für die Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Hohlraumdübel nur zulässig in Spannbeton-Hohlplattendecken, deren Hohlraumbreite das 4,2-fache der Stegbreite nicht überschreitet ($b_H \leq 4,2 \cdot b_{St}$). Der Dübel darf von allen Seiten in der Platte installiert werden, wenn die Spiegeldicken von Anlage 7 und die Abstände zu Spannritzen nach Anlage 8 eingehalten werden (auch im Bereich des Vollmaterials).



- Legende:
- S_p = Achsabstand zur Spannritze
 - t_{fix} = Anbauteildicke
 - d_u = Spiegeldicke
 - c = Randabstand
 - T_{inst} = Montagedrehmoment
 - b_H = Hohlraumbreite
 - b_{St} = Stegbreite

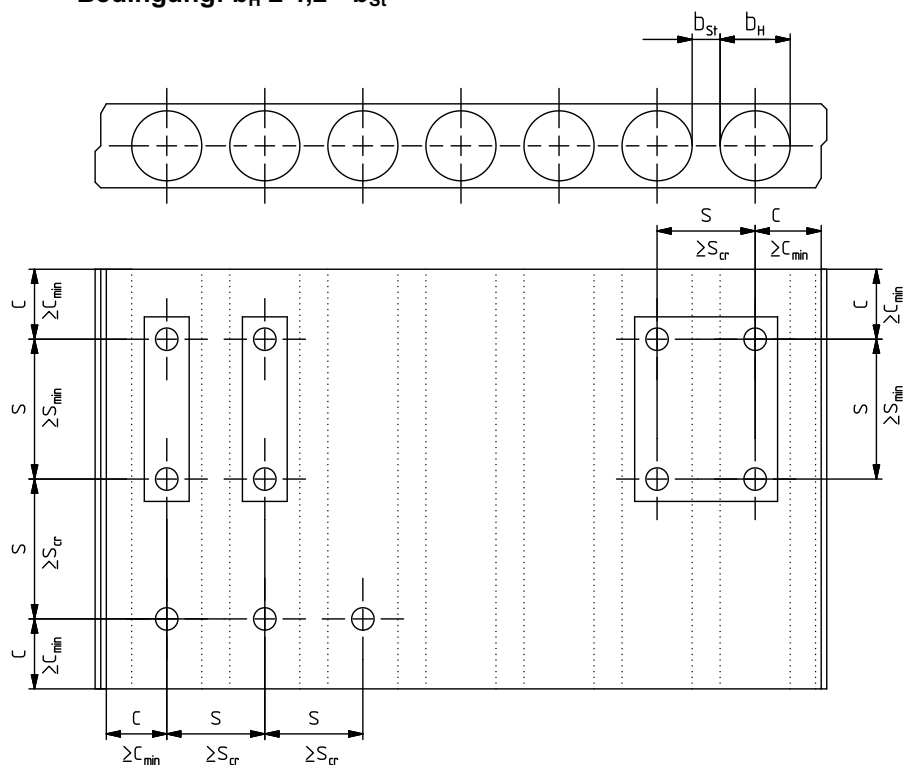
(Abbildungen nicht maßstäblich)

fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Montagekennwerte

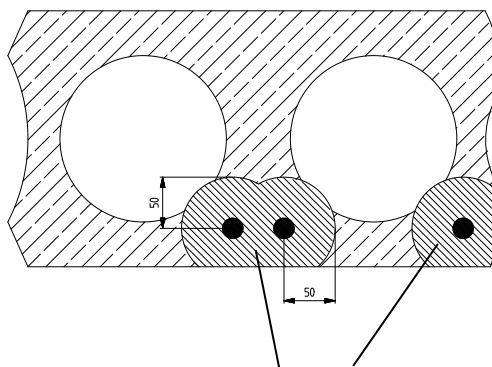
Anlage 5

Bild 6.1: Anordnung der Dübel
 Bedingung: $b_H \leq 4,2 * b_{St}$



s_{min} , c_{min} und s_{cr} siehe Anlage 8

Bild 6.2: Mindestabstand zur Spannritze



Bereich, in dem kein Dübel gesetzt werden darf.

Der Dübel muss einen Mindestabstand von der Dübelachse zur Spannritzenachse von 50 mm einhalten.


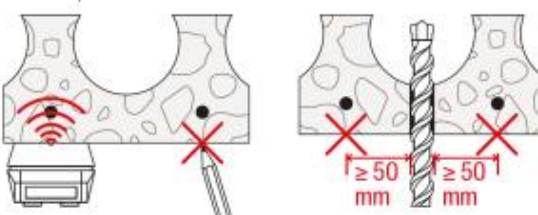
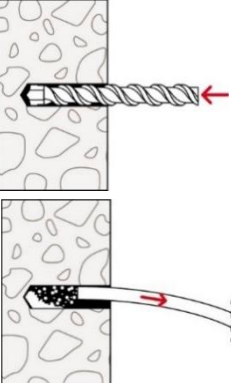
fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Anordnung der Dübel und Mindestabstand zur Spannritze

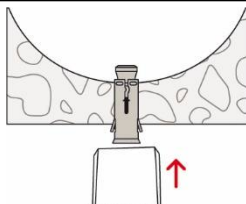
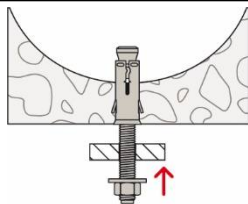
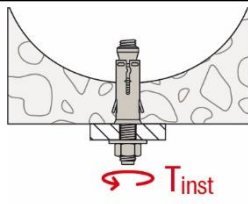
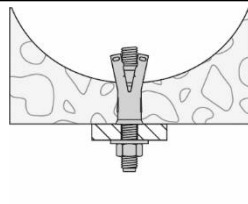
Anlage 6

Montageanleitung:

- Einbau des Befestigungsmittel durch entsprechend geschultes Personal unter der Aufsicht des Bauleiters
- Bohrung ist senkrecht +/- 5 ° zur Betonoberfläche zu erstellen, ohne die Bewehrung zu beschädigen
- Im Falle einer Fehlbohrung in massivem Material: neue Bohrung in einem Mindestabstand, der doppelt so groß ist wie die Tiefe der Fehlbohrung oder in geringerem Abstand, wenn die Fehlbohrung mit hochfestem Mörtel verfüllt wird und wenn sie bei Quer- oder Schrägzuglast nicht in Richtung der aufgetragenen Last liegt
- In Spannbeton-Hohlplattendecken darf der Dübel FHY in allen Richtungen eingebaut werden, wenn bei M6 und M8 die Stegdicken $\geq 25\text{mm}$ und bei M10 die Stegdicken $\geq 30\text{mm}$ und die Abstände zu den Spannritz $\geq 50\text{mm}$ eingehalten werden (auch im Bereich von massivem Material)

<p>Hammerbohrer (z. B. fischer Quattric II)</p> 		 <p>Spannbeton-Hohlplattendecken: Position der Spannritz bestimmen und markieren, z.B. mit einem geeigneten Scanner. Anschließend Bohrloch erstellen</p>	<p>Massives Material / massive Bereiche von Spannbeton-Hohldecken: Bohrloch erstellen und Bohrmehl entfernen</p> 
---	--	--	---

Einbau des Befestigungsmittels (beispielhaft in einer Spannbeton-Hohlplattendecke)

			
<p>Setzen des Befestigungsmittel</p>	<p>Befestigung des Anbauteils</p>	<p>T_{inst} aufbringen</p>	<p>Installiertes Befestigungselement</p>

fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken

Montageanleitung

Anlage 7

Tabelle 8.1: Bemessungswert des Widerstandes und Abstände der Dübel für alle Lastrichtungen in Spannbeton-Hohlplattendecken mit der Festigkeitsklasse $\geq C45/55$

Dübelgröße	FHY M6, FHY M6 R			FHY M8, FHY M8 R			FHY M10, FHY M10 R	
	≥ 25 < 30	≥ 30 < 40	≥ 40	≥ 25 < 30	≥ 30 < 40	≥ 40	≥ 30 < 40	≥ 40
Spiegeldicke d_u [mm]	≥ 25 < 30	≥ 30 < 40	≥ 40	≥ 25 < 30	≥ 30 < 40	≥ 40	≥ 30 < 40	≥ 40
Einzeldübel								
$F_{Rd}^{1)}$ bei s_{cr} und c_{cr} [kN]	1,0	1,3	2,8	1,0	1,3	2,8	1,7	4,2
Charakteristischer Randabstand $c_{cr} \geq$ [mm]	150							
$F_{Rd}^{1)}$ bei s_{cr} und c_{min} [kN]	0,5	1,1	2,5	0,5	1,1	2,5	1,4	3,8
minimaler Randabstand $c_{min} =$ [mm]	100							
Charakteristischer Achsabstand s_{cr} [mm]	300							
Dübelpaare ²⁾								
$F_{Rd}^{1)}$ / Dübelpaar bei s_{min} und c_{cr} [kN]	1,0	2,0	3,6	1,0	2,0	3,6	2,8	6,7
minimaler Achsabstand $s_{min} =$ [mm]	70	80	100	70	80	100	80	100
Charakteristischer Randabstand $c_{cr} \geq$ [mm]	150							
$F_{Rd}^{1)}$ / Dübelpaar bei s_{min} und c_{min} [kN]	0,5	1,8	3,3	0,5	1,8	3,3	2,5	6,0
minimaler Achsabstand $s_{min} =$ [mm]	70	80	100	70	80	100	80	100
minimaler Randabstand $c_{min} =$ [mm]	100							
<p>¹⁾ Für Randabstände $c_{min} < c \leq c_{cr}$ dürfen die Bemessungswerte des Widerstandes linear interpoliert werden.</p> <p>²⁾ Die Bemessungswerte des Widerstandes gelten für das Dübelpaar. Der Bemessungswert des Widerstandes für den höchstbelasteten Dübel darf die für Einzeldübel angegebenen Werte nicht überschreiten. Bei Dübelpaaren mit Achsabständen $s_{min} < s \leq s_{cr}$ darf der Bemessungswert des Widerstandes linear interpoliert werden, wobei für den Grenzwert bei $s = s_{cr}$ für das Dübelpaar bei zentrischer Lasterteilung das Zweifache der Bemessungswerte des Widerstandes für Einzeldübel angesetzt werden darf.</p>								
fischer Hohldeckenanker FHY zur Verankerung in Spannbeton-Hohlplattendecken							Anlage 8	
Bemessungswert des Widerstandes Abstände								