Zulassungsstelle für Bauprodukte und Bauarten

Bautechnisches Prüfamt

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

Europäische Technische Bewertung

ETA-08/0290
vom 13. Februar 2021

Allgemeiner Teil

Technische Bewertungsstelle, die die Europäische Technische Bewertung ausstellt

Deutsches Institut für Bautechnik

Handelsname des Bauprodukts

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Produktfamilie,
zu der das Bauprodukt gehört

Verbunddübel zur Verankerung im Beton

Hersteller

Stanley Black & Decker Deutschland GmbH
Black & Decker Straße 40
65510 Idstein
DEUTSCHLAND

Herstellungsbetrieb

Herstellwerk 1

Diese Europäische Technische Bewertung enthält

25 Seiten, davon 3 Anhänge, die fester Bestandteil dieser Bewertung sind.

Diese Europäische Technische Bewertung wird ausgestellt gemäß der Verordnung (EU) Nr. 305/2011, auf der Grundlage von

EAD 330499-01-0601, Edition 04/2020

Diese Fassung ersetzt

ETA-08/0290 vom 11. Mai 2015

Die Europäische Technische Bewertung wird von der Technischen Bewertungsstelle in ihrer Amtssprache ausgestellt. Übersetzungen dieser Europäischen Technischen Bewertung in andere Sprachen müssen dem Original vollständig entsprechen und müssen als solche gekennzeichnet sein.

Diese Europäische Technische Bewertung darf, auch bei elektronischer Übermittlung, nur vollständig und ungekürzt wiedergegeben werden. Nur mit schriftlicher Zustimmung der ausstellenden Technischen Bewertungsstelle kann eine teilweise Wiedergabe erfolgen. Jede teilweise Wiedergabe ist als solche zu kennzeichnen.

Die ausstellende Technische Bewertungsstelle kann diese Europäische Technische Bewertung widerrufen, insbesondere nach Unterrichtung durch die Kommission gemäß Artikel 25 Absatz 3 der Verordnung (EU) Nr. 305/2011.

Besonderer Teil

1 Technische Beschreibung des Produkts

Der "AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice" ist ein Verbunddübel, der aus einer Mörtelkartusche mit Injektionsmörtel AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice und einem Stahlteil besteht. Das Stahlteil besteht aus einer handelsüblichen Gewindestange mit Scheibe und Sechskantmutter in den Größen M8 bis M30 oder aus einem gerippten Betonstahl mit Durchmesser 8 bis 32 mm oder einer Innengewindehülse in den Größen M 8 bis M 16.

Das Stahlteil wird in ein mit Injektionsmörtel gefülltes Bohrloch gesteckt und durch Verbund zwischen Stahlteil, Injektionsmörtel und Beton verankert.

Die Produktbeschreibung ist in Anhang A angegeben.

2 Spezifizierung des Verwendungszwecks gemäß anwendbarem Europäischen Bewertungsdokument

Von den Leistungen in Abschnitt 3 kann nur ausgegangen werden, wenn der Dübel entsprechend den Angaben und unter den Randbedingungen nach Anhang B verwendet wird.

Die Prüf- und Bewertungsmethoden, die dieser Europäischen Technischen Bewertung zu Grunde liegen, führen zur Annahme einer Nutzungsdauer des Dübels von mindestens 50 Jahren. Die Angabe der Nutzungsdauer kann nicht als Garantie des Herstellers verstanden werden, sondern ist lediglich ein Hilfsmittel zur Auswahl des richtigen Produkts in Bezug auf die angenommene wirtschaftlich angemessene Nutzungsdauer des Bauwerks.

3 Leistung des Produkts und Angaben der Methoden ihrer Bewertung

3.1 Mechanische Festigkeit und Standsicherheit (BWR 1)

Wesentliches Merkmal	Leistung
Charakteristischer Widerstand unter Zugbeanspruchung (statische und quasi-statische Einwirkungen)	Siehe Anhang B2, C1, C2, C4, C5, C7 und C8
Charakteristischer Widerstand unter Querbeanspruchung (statische und quasi-statische Einwirkungen)	Siehe Anhang C3, C6 und C9
Verschiebungen (statische und quasi-statische Einwirkungen)	Siehe Anhang C10 bis C12
Charakteristischer Widerstand für seismische Leitungskategorie C1	Siehe Anhang C2, C3, C5 und C6
Charakteristischer Widerstand und Verschiebungen für seismische Leitungskategorie C2	Leistung nicht bewertet

3.2 Hygiene, Gesundheit und Umweltschutz (BWR 3)

Wesentliches Merkmal	Leistung
Inhalt, Emission und/oder Freisetzung von gefährlichen Stoffen	Leistung nicht bewertet

4 Angewandtes System zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit mit der Angabe der Rechtsgrundlage

Gemäß dem Europäischen Bewertungsdokument EAD 330499-01-0601 gilt folgende Rechtsgrundlage: [96/582/EG].

Folgendes System ist anzuwenden: 1

5 Für die Durchführung des Systems zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit erforderliche technische Einzelheiten gemäß anwendbarem Europäischen Bewertungsdokument

Technische Einzelheiten, die für die Durchführung des Systems zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit notwendig sind, sind Bestandteil des Prüfplans, der beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt ist.

Ausgestellt in Berlin am 13. Februar 2021 vom Deutschen Institut für Bautechnik

Dipl.-Ing. Beatrix Wittstock
Referatsleiterin

Beglaubigt
Baderschneider

Gewindestange
M8, M10, M12, M16, M20, M24, M27 und M30 mit Unterlegscheibe und Mutter

Bewehrungsstahl
Ø8, Ø10, Ø12, Ø14, Ø16, Ø20, Ø24, Ø25, Ø28 und Ø32

Innengewindehülse mit metrischem Außengewinde
M8, M10, M12, M16 und M20

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang A1

Produktbeschreibung
Produkt and Einbauzustand

Kartusche: AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

150 ml, 300 ml, und 380 bis 420 ml Kartusche (Typ: "coaxial")

Drehverschluss

235 ml, 345 bis 360 ml und 825 ml Kartusche (Typ: "side-by-side")

Drehverschluss

165 ml und 300 ml Kartusche (Typ: "foil tube")

Drehverschluss

Statikmischer

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang A2

Produktbeschreibung
Produkt (Verbundmörtel)

Tabelle A1: Werkstoffe: Gewindestange

Teil	Bezeichnung	Werkstoff
Stahl nach EN 10087:1998 oder EN 10263:2001, verzinkt $\geq 5 \mu\text{m}$ nach EN ISO 4042:1999 oder Stahl, feuerverzinkt $\geq 40 \mu\text{m}$ nach EN ISO 1461:2009, EN ISO 10684:2004+AC:2009 oder sherardisiert $\geq 40 \mu\text{m}$ nach DIN EN 17668:2016-06		
1	Gewindestange	Gemäß EN ISO 898-1:2013 Festigkeitsklasse 4.6, 4.8, 5.6 5.8, 8.8 $A_5 > 8\%$ Bruchdehnung
2	Sechskantmutter EN ISO 4032:2012	Gemäß EN ISO 898-2:2012 Festigkeitsklasse 4 (für Ankerstange der Klasse 4.6 oder 4.8); $f_{uk} = 400 \text{ MPa}$ Festigkeitsklasse 5 (für Ankerstange der Klasse 5.6 oder 5.8); $f_{uk} = 500 \text{ MPa}$ Festigkeitsklasse 8 (für Ankerstange der Klasse 8.8); $f_{uk} = 800 \text{ MPa}$
3	Unterlegscheibe (EN ISO 887:2006, EN ISO 7089:2000, EN ISO 7093:2000, EN ISO 7094:2000)	Stahl, verzinkt, feuerverzinkt oder sherardisiert
Nichtrostender Stahl A2 (Werkstoff 1.4301 / 1.4311 / 1.4307 / 1.4541 / 1.4567) und A4 (Material 1.4362 / 1.4401 / 1.4404 / 1.4571 / 1.4578) nach EN 10088-1:2014		
1	Gewindestange	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50, 70 ($\leq M24$), 80 (only A4) $A_5 > 8\%$ Bruchdehnung
2	Sechskantmutter EN ISO 4032:2012	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50 (für Ankerstange der Klasse 50), 70 ($\leq M24$, für Ankerstange der Klasse 70), 80 (nur A4, für Ankerstange der Klasse 80)
3	Unterlegscheibe (EN ISO 887:2006, EN ISO 7089:2000, EN ISO 7093:2000, EN ISO 7094:2000)	Gemäß EN 10088-1:2014 A2: Werkstoff 1.4301 / 1.4311 / 1.4307 / 1.4541 / 1.4567 A4: Werkstoff 1.4362 / 1.4401 / 1.4404 / 1.4571 / 1.4578
Hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR (Werkstoff 1.4529 / 1.4565 nach EN 10088-1:2014)		
1	Gewindestange	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50, 70 ($\leq M24$), 80 $A_5 > 8\%$ Bruchdehnung
2	Sechskantmutter EN ISO 4032:2012	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50 (für Ankerstange der Klasse 50), 70 ($\leq M24$, für Ankerstange der Klasse 70), 80 (nur A4, für Ankerstange der Klasse 80)
3	Unterlegscheibe (EN ISO 887:2006, EN ISO 7089:2000, EN ISO 7093:2000, EN ISO 7094:2000)	Werkstoff 1.4529 oder 1.4565 gemäß EN 10088-1:2014

Handelsübliche Gewindestange mit:

- Werkstoffe, Abmessungen und mechanische Eigenschaften gemäß Tabelle A1
- Abnahmeprüfzeugnis 3.1 gemäß EN 10204:2004
- Markierung der Setztiefe

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang A3

Produktbeschreibung
Werkstoffe (Gewindestange)

Tabelle A2: Werkstoffe: Bewehrungsstahl

- Mindestwert der bezogenen Rippenfläche $f_{R,min}$ gemäß EN 1992-1-1:2004+AC:2010
- Rippenhöhe muss $0,05d \leq h \leq 0,07d$ betragen
(d: Nenndurchmesser des Stabes, h: Rippenhöhe des Stabes)

Bewehrungsstahl

1	Betonstahl gemäß EN 1992-1-1:2004+AC:2010, Anhang C	Stäbe oder Betonstahl vom Ring Klasse B oder C f_{yk} und k gemäß NDP or NCL nach EN 1992-1-1/NA $f_{uk} = f_{tk} = k \cdot f_{yk}$
---	---	---

Tabelle A3: Werkstoffe: Innengewindehülse (metrisches Außengewinde)

Teil	Bezeichnung	Werkstoff
Stahl nach EN 10087:1998 oder EN10263:2001, verzinkt $\geq 5 \mu\text{m}$ nach EN ISO 4042:1999		
1	Innengewindehülse	Festigkeitsklasse 5.8, EN 1993-1-8:2005+AC:2009
2	Zugehörige Befestigungsschraube	Gemäß EN ISO 898-1:2013 Festigkeitsklasse 5.8 oder 8.8 (verzinkt)
Nichtrostender Stahl A4 (Werkstoff 1.4362 / 1.4401 / 1.4404 / 1.4571 / 1.4578) nach EN 10088-1:2014		
1	Innengewindehülse	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50, 70 ($\leq M16$)
2	Zugehörige Befestigungsschraube	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50 oder 70 ($\leq M16$)
Hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR (Werkstoff 1.4529 / 1.4565 nach EN 10088-1:2014)		
1	Innengewindehülse	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50, 70 ($\leq M16$)
2	Zugehörige Befestigungsschraube	Gemäß EN ISO 3506-1:2009 Festigkeitsklasse 50, 70 ($\leq M16$)

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang A4

Produktbeschreibung

Werkstoffe (Bewehrungsstahl)
Werkstoffe (Innengewindehülse)

Spezifizierung des Verwendungszwecks

Beanspruchung der Verankerung:

- Statische und quasi-statische Lasten: Gewindestange M8 bis M30, Bewehrungsstahl Ø8 bis Ø32, Innengewindehülse M8 bis M20.
- Seismische Einwirkungen der Leistungskategorie C1: Gewindestange M8 bis M30, Bewehrungsstahl Ø8 bis Ø32.

Verankerungsgrund:

- Verdichteter, bewehrter und unbewehrter Normalbeton ohne Fasern gemäß EN 206:2013 + A1:2016.
- Betonfestigkeitsklassen C20/25 bis C50/60 gemäß EN 206:2013 + A1:2016.
- Ungerissener Beton: Gewindestange M8 bis M30, Bewehrungsstahl Ø8 bis Ø32, Innengewindehülse M8 bis M20.
- Gerissener Beton: Gewindestange M8 bis M30, Bewehrungsstahl Ø8 bis Ø32, Innengewindehülse M8 bis M20.

Temperaturbereiche:

- I: - 40 °C bis +40 °C (max. Langzeittemperatur +24 °C und max. Kurzzeittemperatur +40 °C)
- II: - 40 °C bis +80 °C (max. Langzeittemperatur +50 °C und max. Kurzzeittemperatur +80 °C)
- III: - 40 °C bis +120 °C (max. Langzeittemperatur +72 °C und max. Kurzzeittemperatur +120 °C)

Anwendungsbedingungen (Umwelteinflüsse):

- Bauteile unter den Bedingungen trockener Innenräume (alle Werkstoffe).
- Für alle anderen Bedingungen gemäß EN 1993-1-4:2006+A1:2015 entsprechend der Korrosionswiderstandsklasse:
 - Nichtrostender Stahl A2 gemäß Anhang A3, Tabelle A1: CRC II
 - Nichtrostender Stahl A4 gemäß Anhang A3, Tabelle A1 und Anhang A4, Tabelle A3: CRC III
 - Hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR gemäß Anhang A3, Tabelle A1 und Anhang A4, Tabelle A3: CRC V

Bemessung:

- Unter Berücksichtigung der zu verankernden Lasten sind prüfbare Berechnungen und Konstruktionszeichnungen anzufertigen, Auf den Konstruktionszeichnungen ist die Lage des Dübels (z.B. Lage des Dübels zur Bewehrung oder Auflagern) zu vermerken.
- Verankerungen sollen unter der Verantwortung eines im Bereich der Befestigungstechnik und des Betonbaus erfahrenen Ingenieurs bemessen werden.
- Verankerungen werden bemessen gemäß EN 1992-4:2018 und Technical Report TR 055, Edition Februar 2018.

Montagebedingungen:

- Trockener oder feuchter Beton.
- Wassergefüllte Bohrlöcher (kein Meerwasser): Gewindestange M8 bis M16, Bewehrungsstahl Ø8 bis Ø16, Innengewindehülse M8 bis M10.
- Bohrlocherstellung durch Hammerbohren (Standardbohrer oder Hohlbohrer).
- Überkopfmontage zugelassen.
- Dübelmontage durch geschultes Personal unter Aufsicht des Baustellenleiters.
- Befestigungsschraube und Gewindestange (einschl. Mutter und Unterlegscheibe) müssen mit der entsprechenden Werkstoff- und Festigkeitsklasse der Innengewindehülse übereinstimmen.
- Der Injektionsmörtel ist bewertet für die Montage bei einer Minimaltemperatur des Betons von -10°C bzw. -20°C, wenn nachfolgend die Temperatur des Betons nicht rapide ansteigt oder abfällt, d.h. von der minimalen Montagetemperatur bis 24°C innerhalb einer Zeitspanne von 12 Stunden.

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang B1

Verwendungszweck
Spezifikationen

Tabelle B1: Montagekennwerte für Gewindestangen

Dübelgröße		M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	
Nominaldurchmesser	d_{nom} [mm]	8	10	12	16	20	24	27	30	
Bohrerenndurchmesser	d_0 [mm]	10	12	14	18	24	28	32	35	
Effektive Verankerungstiefe	$h_{ef,min}$ [mm]	60	60	70	80	90	96	108	120	
	$h_{ef,max}$ [mm]	160	200	240	320	400	480	540	600	
Durchmesser Durchgangsloch im Abauteil	d_f [mm]	9	12	14	18	22	26	30	33	
Montagedrehmoment	$\max T_{inst}$ [Nm]	10	20	40	80	120	160	180	200	
Anbauteildicke	$t_{fix,min}$ [mm]	0								
	$t_{fix,max}$ [mm]	1500								
Minimale Bauteildicke	h_{min} [mm]	$h_{ef} + 30 \text{ mm}$ $\geq 100 \text{ mm}$			$h_{ef} + 2d_0$					
Minimaler Achsabstand	s_{min} [mm]	40	50	60	80	100	120	135	150	
Minimaler Randabstand	c_{min} [mm]	40	50	60	80	100	120	135	150	

Tabelle B2: Montagekennwerte für Bewehrungsstahl

Bewehrungsstahlgröße		Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32	
Nominaldurchmesser	d_{nom} [mm]	8	10	12	14	16	20	24	25	28	32	
Bohrerenndurchmesser	d_0 [mm]	12	14	16	18	20	24	28	32	35	40	
Effektive Verankerungstiefe	$h_{ef,min}$ [mm]	60	60	70	75	80	90	96	100	112	128	
	$h_{ef,max}$ [mm]	160	200	240	280	320	400	480	480	540	640	
Minimale Bauteildicke	h_{min} [mm]	$h_{ef} + 30 \text{ mm}$ $\geq 100 \text{ mm}$			$h_{ef} + 2d_0$							
Minimaler Achsabstand	s_{min} [mm]	40	50	60	70	80	100	120	125	140	160	
Minimaler Randabstand	c_{min} [mm]	40	50	60	70	80	100	120	125	140	160	

Tabelle B3: Montagekennwerte für Innengewindehülsen (metrisches Außengewinde)

Innengewindegröße		M8	M10	M12	M16	M20
Gewindedurchmesser = Innendurchmesser	[mm]	8	10	12	16	20
Nominaldurchmesser = Außendurchmesser	d_{nom} [mm]	12	16	20	24	30
Bohrerenndurchmesser	d_0 [mm]	14	18	24	28	35
Effektive Verankerungstiefe	h_{ef} [mm]	80	90	110	150	200
Durchmesser Durchgangsloch im Abauteil	d_f [mm]	9	12	14	18	22
Montagedrehmoment	$\max T_{inst}$ [Nm]	10	20	40	60	100
Einschraublänge min-max	l_i [mm]	8-20	10-25	12-30	16-32	20-40
Minimale Bauteildicke	h_{min} [mm]	110	130	160	210	270
Minimaler Achsabstand	s_{min} [mm]	60	80	100	120	150
Minimaler Randabstand	c_{min} [mm]	60	80	100	120	150

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang B2

Verwendungszweck
Montageparameter

Setzanweisung

Standard Drill Bit

Hollow Drill Bit

- 1a.) Mit erforderlichlichem Bohrerdurchmesser ein Bohrloch im Verankerungsgrund bis zur erforderlichen Tiefe erstellen.
- 1b.) Den Hohlbohrer erforderlichen Durchmessers an einen Sauger anschließen und ein Bohrloch im Verankerungsgrund bis zur erforderlichen Tiefe erstellen während der Sauger läuft. Der Bohrstaub wird während des Bohrens entfernt.
- 2.) Vor der Reinigung möglicherweise vorhandenes Wasser aus dem Bohrloch entfernen. Beginnend vom Bohrlochgrund das Bohrloch mit Druckluft (min. 6 bar) oder mit einer Handpumpe mindestens 4-mal vollständig ausblasen. Eine Handpumpe kann verwendet werden für Bohrl Lochdurchmesser bis 20 mm. Für Bohr Löcher mit einem Durchmesser größer als 20 mm oder tiefer als 240 mm **muss** Druckluft (min. 6 bar) verwendet werden. Falls der Bohrlochgrund nicht erreicht werden kann, muss eine Verlängerung verwendet werden.
- 3.) Eine Bürste mit korrektem Durchmesser auswählen und mit einer Bohrmaschine oder Akkuschaubers verbinden und vom Bohrlochgrund beginnend das Bohrloch 4-mal ausbürsten. Falls der Bohrlochgrund nicht erreicht werden kann, muss eine Verlängerung verwendet werden.
- 4.) Anschließend das Bohrloch mit Druckluft (min. 6 bar) oder mit einer Handpumpe erneut 4-mal vollständig ausblasen. Eine Handpumpe kann verwendet werden für Bohrl Lochdurchmesser bis 20 mm. Für Bohr Löcher mit einem Durchmesser größer als 20 mm oder tiefer als 240 mm **muss** Druckluft (min. 6 bar) verwendet werden. Falls der Bohrlochgrund nicht erreicht werden kann, muss eine Verlängerung verwendet werden.

- 5.) Den mitgelieferten Statikmischer aufschrauben und die Kartusche in eine geeignete Auspresspistole einlegen. Bei Schlauchfolienkartuschen den Foliensclip vor der Verwendung abschneiden. Bei jeder Arbeitsunterbrechung länger als die empfohlene Verarbeitungszeit und bei jeder neuen Kartusche ist der Statikmischer zu erneuern.
- 6.) Die geforderte Setztiefe auf der Ankerstange markieren.
- 7.) Min. 3 volle Hübe Vorlauf auspressen und verwerfen bis das Gemisch eine gleichmäßige Färbung aufweist.
- 8.) Gereinigtes Bohrloch vom Bohrlochgrund her ca. 2/3 mit Mörtel befüllen. Langsames Zurückziehen des Statikmischer verhindert die Bildung von Luftschlüssen. Bei Löchern mit Verankerungstiefen größer 190 mm ist eine passende Mischerverlängerung zu benutzen. Für Überkopf- und Horizontalmontage in Löchern größer 20 mm müssen Verfüllstutzen und Micherverlängerungen verwendet werden. Die Verarbeitungszeiten sind zu beachten. Das Einbringen in wassergefüllten Löchern ist erlaubt für Bohrl Lochdurchmesser kleiner 18 mm.
- 9.) Ankerstange mit leichten Drehbewegungen einführen, um den Mörtel gleichmäßig zu verteilen. Die Ankerstange sollte schmutz-, fett- und ölfrei sein. Es ist sicherzugehen, dass der Ringspalt komplett mit Mörtel ausgefüllt ist. Überschüssiger Mörtel sollte an der Bohrlochöffnung sichtbar sein.
- 10.) Die angegebene Aushärtezeit abwarten bevor Lasten aufgebracht werden. Den Anker vorher nicht bewegen.
- 11.) Nach vollständiger Aushärtung kann das Anbauteil mit dem maximalen Montagemoment montiert werden.

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang B3

Verwendungszweck
Setzanweisung

**Tabelle B4: Minimale Aushärtezeiten
AC100-PRO**

Betontemperatur	Verarbeitungszeit	Mindestaushärtezeit im trockenen Beton	Mindestaushärtezeit im feuchten Beton
-10°C bis -6°C	90 min ¹⁾	24 h ¹⁾	48 h ¹⁾
-5°C bis -1°C	90 min	14 h	28 h
0°C bis +4°C	45 min	7 h	14 h
+5 °C bis +9°C	25 min	2 h	4 h
+10°C bis +19°C	15 min	80 min	160 min
+20°C bis +29°C	6 min	45 min	90 min
+30°C bis +34°C	4 min	25 min	50 min
+35°C bis +39°C	2 min	20 min	40 min
≥ + 40°C	1,5 min	15 min	30 min
Kartuschentemperatur	+5°C to +40°C		

¹⁾ Cartridge temperature must be at min. +15°C

**Tabelle B5: Minimale Aushärtezeiten
AC100-PRO Nordic oder Ice**

Betontemperatur	Verarbeitungszeit	Mindestaushärtezeit im trockenen Beton	Mindestaushärtezeit im feuchten Beton
-20°C bis -16°C	75 min	24 h	48 h
-15°C bis -11°C	55 min	16 h	32 h
-10°C bis -6°C	35 min	10 h	20 h
-5°C bis -1°C	20 min	5 h	10 h
0°C bis +4°C	10 min	2,5 h	5 h
+5°C bis +9°C	6 min	80 min	160 min
≥ + 10°C	6 min	60 min	120 min
Kartuschentemperatur	-20°C to +10°C		

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang B4

Verwendungszweck
Mindestaushärtezeiten

Stahlbürste und Verlängerung

Tabelle B6: Parameter für Reinigungs- und Setzubehör

Gewindestangen [mm]	Innengewindehülsen [mm]	Bewehrungsstahl [mm]	Bohrerdurchmesser d_0 [mm]	Bürstendurchmesser		Verfüllstutzen nom. [mm]
				nominal d_b [mm]	minimum $d_{b,min}$ [mm]	
M8			10	12	10,5	-
M10		8	12	14	12,5	-
M12	M8	10	14	16	14,5	-
		12	16	18	16,5	-
M16	M10	14	18	20	18,5	#18
		16	20	22	20,5	#20
M20	M12	20	24	26	24,5	#24
M24	M16	24	28	30	28,5	#28
M27		25	32	34	32,5	#32
M30	M20	28	35	37	35,5	#35
		32	40	42	40,5	#40

Erforderlich für
 $h_{ef} > 250$ mm;
immer
erforderlich für
Überkopf-
montagen

Handpumpe (Volumen 750 ml)
Bohrerdurchmesser (d_0): 10 mm bis 20 mm
Bohrlochtiefe (h_0): $< 10 d_{nom}$
Nur im ungerissenen Beton

Empfohlene Druckluftpistole (min 6 bar)
Bohrerdurchmesser (d_0): alle Durchmesser

Verfüllstutzen für Überkopf- und Horizontalmontage
Bohrerdurchmesser (d_0): 18 mm bis 40 mm

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang B5

Verwendungszweck
Reinigungs- und Montagezubehör

Tabelle C1: Gewindestange				Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im ungerissenen Beton							
Ankergröße Gewindestange				M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30
Stahlversagen $N_{Rk,s} = A_s f_{uk}$ (gültig für gegebenes A_s)¹⁾											
Festigkeitsklasse 4.6, 4.8		$N_{Rk,s}$	[kN]	15 (13)	23 (21)	34	63	98	141	184	224
Festigkeitsklasse 5.6, 5.8		$N_{Rk,s}$	[kN]	18 (17)	29 (27)	42	78	122	176	230	280
Festigkeitsklasse 8.8		$N_{Rk,s}$	[kN]	29 (27)	46 (43)	67	125	196	282	368	449
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50		$N_{Rk,s}$	[kN]	18	29	42	76	126	177	230	281
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70		$N_{Rk,s}$	[kN]	26	41	59	110	171	147	- ²⁾	- ²⁾
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80		$N_{Rk,s}$	[kN]	29	46	67	126	196	282	- ²⁾	- ²⁾
Spannungsquerschnitt		A_s	[mm ²]	36,6	58,0	84,3	157	245	353	459	561
Teilsicherheitsbeiwert											
Festigkeitsklasse 4.6, 5.6		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	2,0							
Festigkeitsklasse 4.8, 5.8, 8.8		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	1,5							
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	2,86							
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	1,87							
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	1,6							
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch											
Charakteristischer Verbundwiderstand im ungerissenen Beton C20/25											
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	11	13	13	13	13	12	11	9,5
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	8,0	9,5	9,5	9,5	9,5	9,0	8,0	7,0
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	5,5	6,5	6,5	6,5	6,5	6,0	5,5	5,0
wassergefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	8,0	9,5	9,5	9,5	Keine Leistung bestimmt			
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	6,0	7,0	7,0	7,0				
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	4,5	5,5	5,5	5,5				
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ^0_{sus}		Temperaturbereich I		0,73							
		Temperaturbereich II		0,65							
		Temperaturbereich III		0,57							
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c		C30/37		1,04							
		C40/50		1,08							
		C50/60		1,10							
Betonausbruch											
Faktor für ungerissenen Beton		$k_{ucr,N}$	[-]	11,0							
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,N}$	[mm]	$1,5 \cdot h_{ef}$							
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,N}$	[mm]	$3,0 \cdot h_{ef}$							
Spalten											
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,sp}$	[mm]	$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$							
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,sp}$	[mm]	$2 \cdot c_{cr,sp}$							
Montagebeiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,0				1,2			
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4				Keine Leistung bestimmt			
AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice										Anhang C1	
Leistungen Gewindestange: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in ungerissenem Beton											

¹⁾ Werte sind nur gültig für den gegebenen Wert für A_s . Werte in Klammern gelten für unterdimensionierte Gewindestangen mit einem geringeren Spannungsquerschnitt A_s bei feuerverzinkten Gewindestangen gemäß EN ISO 10684:2004+AC:2009.

²⁾ Nicht Teil der ETA

Tabelle C2: Gewindestange
Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im gerissenen Beton

Ankergröße Gewindestange			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	
Stahlversagen $N_{Rk,s} = A_s \cdot f_{uk}$ (gültig für gegebenes A_s)¹⁾											
Festigkeitsklasse 4.6, 4.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	15 (13)	23 (21)	34	63	98	141	184	224	
Festigkeitsklasse 5.6, 5.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	18 (17)	29 (27)	42	78	122	176	230	280	
Festigkeitsklasse 8.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	29 (27)	46 (43)	67	125	196	282	368	449	
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50	$N_{Rk,s}$	[kN]	18	29	42	76	126	177	230	281	
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70	$N_{Rk,s}$	[kN]	26	41	59	110	171	147	.. ²⁾	.. ²⁾	
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80	$N_{Rk,s}$	[kN]	29	46	67	126	196	282	.. ²⁾	.. ²⁾	
Charakteristische Zugtragfähigkeit	$N_{Rk,s,eq,C1}$	[kN]	1,00 $N_{Rk,s}$								
Spannungsquerschnitt	A_s	[mm ²]	36,6	58,0	84,3	157	245	353	459	561	
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms,N}$	[-]	Siehe Tabelle C1								
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch											
Charakteristischer Verbundwiderstand im gerissenen Beton C20/25											
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,0	5,0	5,5	5,5	5,5	5,5	6,5	6,5
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	2,5	3,1	3,7	3,7	3,7	3,8	4,5	4,5
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,5	3,5	4,0	4,0	4,0	4,0	4,5	4,5
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,6	2,2	2,7	2,7	2,7	2,8	3,1	3,1
Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,0	2,5	3,0	3,0	3,0	3,0	3,5	3,5	
	$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,3	1,6	2,0	2,0	2,0	2,1	2,4	2,4	
wasser- gefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,0	4,0	6,0	6,0	Keine Leistung bestimmt			
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	2,5	2,5	3,7	3,7				
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,5	3,0	4,5	4,5				
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,6	1,9	2,7	2,7				
Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,0	2,5	3,5	3,5					
	$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,3	1,6	2,0	2,0					
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ_{sus}^0		Temperaturbereich I		0,73							
		Temperaturbereich II		0,65							
		Temperaturbereich III		0,57							
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c		C30/37		1,04							
		C40/50		1,08							
		C50/60		1,10							
Betonausbruch											
Faktor für gerissenen Beton		$k_{cr,N}$	[-]	7,7							
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,N}$	[mm]	1,5 · h_{ef}							
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,N}$	[mm]	3,0 · h_{ef}							
Spalten											
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,sp}$	[mm]	$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$							
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,sp}$	[mm]	$2 \cdot c_{cr,sp}$							
Montage- beiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,0			1,2				
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4			Keine Leistung bestimmt				

¹⁾ Werte sind nur gültig für den gegebenen Wert für A_s . Werte in Klammern gelten für unterdimensionierte Gewindestangen mit einem geringeren Spannungsquerschnitt A_s bei feuerverzinkten Gewindestangen gemäß EN ISO 10684:2004+AC:2009.
²⁾ Nicht Teil der ETA

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C2

Leistungen

Gewindestange: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in gerissenem Beton

Tabelle C3: Gewindestange
Charakteristische Widerstandswerte unter Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton

Ankergröße Gewindestange			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	
Stahlversagen ohne Hebelarm $V_{Rk,s}=0,5 \cdot A_s \cdot f_{uk}$ (valid for the given A_s)¹⁾											
Festigkeitsklasse 4.6 and 4.8	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	9(8)	14(13)	20	38	59	85	110	135	
Festigkeitsklasse 5.6 and 5.8	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	11(10)	17(16)	25	47	74	106	138	168	
Festigkeitsklasse 8.8	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	15(13)	23(21)	34	63	98	141	184	224	
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	9	15	21	39	61	88	115	140	
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	124	- ²⁾	- ²⁾	
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80	$V^0_{Rk,s}$	[kN]	15	23	34	63	98	141	- ²⁾	- ²⁾	
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s,eq,C1}$	[kN]	0,70 $V^0_{Rk,s}$								
Spannungsquerschnitt	A_s	[mm ²]	36,6	58,0	84,3	157	245	353	459	561	
Faktor für Ringspalt	α_{gap}	[-]	0,5								
Teilsicherheitsbeiwert											
Festigkeitsklasse 4.6, 5.6	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,67								
Festigkeitsklasse 4.8, 5.8, 8.8	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,25								
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	2,38								
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,56								
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,33								
Duktilitätsfaktor	k_7	[-]	1,0								
Stahlversagen mit Hebelarm $M^0_{Rk,s}=1,2 \cdot W_{el} \cdot f_{uk}$ (valid for the given W_{el})¹⁾											
Festigkeitsklasse 4.6 and 4.8	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	15(13)	30(27)	52	133	260	449	666	900	
Festigkeitsklasse 5.6 and 5.8	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	19(16)	37(33)	65	166	324	560	833	1123	
Festigkeitsklasse 8.8	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	30(26)	60(53)	105	266	519	896	1333	1797	
A2, A4, HCR, class 50	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	19	37	66	167	325	561	832	1125	
A2, A4, HCR, class 70	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	26	52	92	232	454	784	- ²⁾	- ²⁾	
A4, HCR, class 80	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	30	59	105	266	519	896	- ²⁾	- ²⁾	
Elastisches Widerstandsmodul	W_{el}	[mm ³]	31,2	62,3	109,1	276,6	540,3	933,4	1388,8	1872,2	
Teilsicherheitsbeiwert											
Festigkeitsklasse 4.6, 5.6	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,67								
Festigkeitsklasse 4.8, 5.8, 8.8	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,25								
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 50	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	2,38								
A2, A4, HCR, Festigkeitsklasse 70	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,56								
A4, HCR, Festigkeitsklasse 80	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,33								
Duktilitätsfaktor r	k_7	[-]	1,0								
Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite											
Faktor für den Lastfall Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite	k_8	[-]	2,0								
Betonkantenbruch											
Effektive Ankerlänge	l_f	[mm]	$l_f = \min(h_{ef}; 12 d_{nom})$							$l_f = \min(h_{ef}; 300 \text{ mm})$	
Außendurchmesser des Ankers	d_{nom}	[mm]	8	10	12	16	20	24	27	30	
Montagebeiwert	γ_{inst}	[-]	1,0								

¹⁾ Werte sind nur gültig für den gegebenen Wert für A_s . Werte in Klammern gelten für unterdimensionierte Gewindestangen mit einem geringeren Spannungsquerschnitt A_s bei feuerverzinkten Gewindestangen gemäß EN ISO 10684:2004+AC:2009.

²⁾ Nicht Teil der ETA

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C3

Leistungen

Gewindestange: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung in ungerissenem und gerissenem Beton

Tabelle C4: Bewehrungsstahl
Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im ungerissenen Beton

Ankergröße Bewehrungsstahl				Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32
Stahlversagen $N_{Rk,s} = A_s f_{uk}$ (gültig für gegebenes A_s)													
Charakteristische Zugtragfähigkeit	$N_{Rk,s}$	[kN]	$A_s f_{uk}^{1)}$										
Spannungsquerschnitt	A_s	[mm ²]	50,3	78,5	113	154	201	314	452	491	616	804	
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms,N}$	[-]	1,4 ²⁾										
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch													
Charakteristischer Verbundwiderstand im ungerissenen Beton C20/25													
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	11	13	13	13	13	13	11,5	11,5	10,5	9,0
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	8,0	9,5	9,5	9,5	9,5	9,5	8,5	8,5	7,5	6,5
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	5,5	6,5	6,5	6,5	6,5	6,5	6,0	6,0	5,0	4,5
wassergefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	8,0	9,5	9,5	9,5	9,5	Keine Leistung bestimmt				
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	6,0	7,0	7,0	7,0	7,0					
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	4,5	5,5	5,5	5,5	5,5					
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ_{sus}^0	Temperaturbereich I	0,73											
	Temperaturbereich II	0,65											
	Temperaturbereich III	0,57											
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c	C30/37	1,04											
	C40/50	1,08											
	C50/60	1,10											
Betonausbruch													
Faktor für ungerissenen Beton	$k_{ucr,N}$	[-]	11,0										
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,N}$	[mm]	1,5 · h_{ef}										
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,N}$	[mm]	3,0 · h_{ef}										
Spalten													
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,sp}$	[mm]	$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$										
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,sp}$	[mm]	2 · $c_{cr,sp}$										
Montagebeiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,0	1,2								
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4					Keine Leistung bestimmt				

1) f_{uk} ist den Spezifikationen des Bewehrungsstahls zu entnehmen

2) Sofern andere nationale Regelungen fehlen

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C4

Leistungen

Bewehrungsstahl: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in ungerissenem Beton

Tabelle C5: Bewehrungsstahl
Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im gerissenen Beton

Ankergröße Bewehrungsstahl				Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32	
Stahlversagen $N_{Rk,s} = A_s f_{uk}$ (gültig für gegebenes A_s)														
Charakteristische Zugtragfähigkeit		$N_{Rk,s} = N_{Rk,s,eq,C1}$	[kN]	$A_s f_{uk}^{1)}$										
Spannungsquerschnitt		A_s	[mm ²]	50,3	78,5	113	154	201	314	452	491	616	804	
Teilsicherheitsbeiwert		$\gamma_{Ms,N}$	[-]	1,4 ²⁾										
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch														
Charakteristischer Verbundwiderstand im gerissenen Beton C20/25														
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,0	5,0	5,5	5,5	5,5	5,5	5,5	5,5	6,5	6,5	
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	2,5	3,1	3,7	3,7	3,7	3,7	3,7	3,7	3,8	4,5	4,5
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,5	3,5	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,5	4,5
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,6	2,2	2,7	2,7	2,7	2,7	2,7	2,7	2,8	3,1	3,1
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,0	2,5	3,0	3,0	3,0	3,0	3,0	3,0	3,0	3,5	3,5
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,3	1,6	2,0	2,0	2,0	2,0	2,0	2,0	2,1	2,4	2,4
wassergefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,0	4,0	6,0	6,0	6,0	Keine Leistung bestimmt					
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	2,5	2,5	3,7	3,7	3,7						
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,5	3,0	4,5	4,5	4,5						
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,6	1,9	2,7	2,7	2,7						
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	2,0	2,5	3,5	3,5	3,5						
		$\tau_{Rk,eq,C1}$	[N/mm ²]	1,3	1,6	2,0	2,0	2,0						
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ^{0}_{sus}		Temperaturbereich I		0,73										
		Temperaturbereich II		0,65										
		Temperaturbereich III		0,57										
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c		C30/37		1,04										
		C40/50		1,08										
		C50/60		1,10										
Betonausbruch														
Faktor für gerissenen Beton		$k_{cr,N}$	[-]	7,7										
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,N}$	[mm]	$1,5 \cdot h_{ef}$										
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,N}$	[mm]	$3,0 \cdot h_{ef}$										
Spalten														
Charakteristischer Randabstand		$c_{cr,sp}$	[mm]	$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$										
Charakteristischer Achsabstand		$s_{cr,sp}$	[mm]	$2 \cdot c_{cr,sp}$										
Montagebeiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,0	1,2									
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4					Keine Leistung bestimmt					

¹⁾ f_{uk} ist den Spezifikationen des Bewehrungsstahls zu entnehmen
²⁾ Sofern andere nationale Regelungen fehlen

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C5

Leistungen

Bewehrungsstahl: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in gerissenem Beton

Tabelle C6: Bewehrungsstahl
Charakteristische Widerstandswerte unter Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton

Ankergröße Bewehrungsstahl			Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32	
Stahlversagen ohne Hebelarm (gültig für gegebenes A_s)													
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{RK,s}^0$	[kN]	$0,5 \cdot A_s \cdot f_{uk}^{1)}$										
	$V_{RK,s,eq,C1}$	[kN]	$0,35 \cdot A_s \cdot f_{uk}^{1)}$										
Spannungsquerschnitt	A_s	[mm ²]	8	10	12	14	16	20	24	25	28	30	
Faktor für Ringspalt	α_{gap}	[-]	0,5										
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms,V}$	[-]	1,5 ²⁾										
Duktilitätsfaktor	k_7	[-]	1,0										
Stahlversagen mit Hebelarm (gültig für gegebenes W_{el})													
Charakteristisches Biegemoment	$M_{RK,s}^0$	[Nm]	$1,2 \cdot W_{el} \cdot f_{uk}^{1)}$										
Elastisches Widerstandsmodul	W_{el}	[mm ³]	50,3	98,2	170	269	402	785	1357	1534	2155	3217	
Duktilitätsfaktor r	k_7	[-]	1,0										
Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite													
Faktor für den Lastfall Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite	k_8	[-]	2,0										
Betonkantenbruch													
Effektive Ankerlänge	l_f	[mm]	$l_f = \min(h_{ef}; 12 d_{nom})$								$l_f = \min(h_{ef}; 300 \text{ mm})$		
Außendurchmesser des Ankers	d_{nom}	[mm]	8	10	12	14	16	20	24	25	28	32	
Montagebeiwert	γ_{inst}	[-]	1,0										

1) f_{uk} ist den Spezifikationen des Bewehrungsstahls zu entnehmen

2) Sofern andere nationale Regelungen fehlen

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C6

Leistungen

Bewehrungsstahl: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in ungerissenem und gerissenem Beton

Tabelle C7: Innengewindehülse
Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im ungerissenen Beton

Ankergröße Innengewindehülse				M8	M10	M12	M16	M20
Außendurchmesser	d	[mm]		12	16	20	24	30
Effective anchorage depth	h_{ef}	[mm]		80	90	110	150	200
Stahlversagen (Innengewindehülse)								
Festigkeitsklasse 5.8	$N_{Rk,s}$	[kN]		17	29	42	76	123
Festigkeitsklasse 8.8	$N_{Rk,s}$	[kN]		27	46	67	121	196
A4 and HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	$N_{Rk,s}$	[kN]		26	41	59	110	124
Teilsicherheitsbeiwert								
Festigkeitsklasse 5.8, 8.8	$\gamma_{Ms,N}$	[-]		1,5				
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	$\gamma_{Ms,N}$	[-]		1,87				2,86
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch								
Charakteristischer Verbundwiderstand im ungerissenen Beton C20/25								
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	13	13	13	12	9,5
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	9,5	9,5	9,5	9,0	7,0
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	6,5	6,5	6,5	6,0	5,0
wassergefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	9,5	9,5	Keine Leistung bestimmt		
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	7,0	7,0			
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,ucr}$	[N/mm ²]	5,5	5,5			
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ^{0}_{sus}	Temperaturbereich I			0,73				
	Temperaturbereich II			0,65				
	Temperaturbereich III			0,57				
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c	C30/37			1,04				
	C40/50			1,08				
	C50/60			1,10				
Betonausbruch								
Faktor für ungerissenen Beton	$k_{ucr,N}$	[-]		11,0				
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,N}$	[mm]		$1,5 \cdot h_{ef}$				
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,N}$	[mm]		$3,0 \cdot h_{ef}$				
Spalten								
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,sp}$	[mm]		$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$				
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,sp}$	[mm]		$2 \cdot c_{cr,sp}$				
Montagebeiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,2				
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4	Keine Leistung bestimmt			

1) f_{uk} ist den Spezifikationen der Gewindestange zu entnehmen

2) Für M20 Festigkeitsklasse 50

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C7

Leistungen

Innengewindehülse: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in ungerissenem Beton

Tabelle C8: Innengewindehülse
Charakteristische Widerstandswerte unter Zuglast im gerissenen Beton

Ankergröße Innengewindehülse				M8	M10	M12	M16	M20
Außendurchmesser	d	[mm]		12	16	20	24	30
Effective anchorage depth	h_{ef}	[mm]		80	90	110	150	200
Stahlversagen (Innengewindehülse)								
Festigkeitsklasse 5.8	$N_{Rk,s}$	[kN]		17	29	42	76	123
Festigkeitsklasse 8.8	$N_{Rk,s}$	[kN]		27	46	67	121	196
A4 and HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	$N_{Rk,s}$	[kN]		26	41	59	110	124
Teilsicherheitsbeiwert								
Festigkeitsklasse 5.8, 8.8	$\gamma_{Ms,N}$	[-]		1,5				
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	$\gamma_{Ms,N}$	[-]		1,87				2,86
Kombiniertes Versagen durch Herausziehen und Betonausbruch								
Charakteristischer Verbundwiderstand im gerissenen Beton C20/25								
trockener und feuchter Beton	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	5,5	5,5	5,5	5,5	6,5
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,0	4,0	4,0	4,0	4,5
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	3,0	3,0	3,0	3,0	3,5
wassergefülltes Bohrloch	Temperaturbereich I: 40°C/24°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	6,0	6,0	Keine Leistung bestimmt		
	Temperaturbereich II: 80°C/50°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	4,5	4,5			
	Temperaturbereich III: 120°C/72°C	$\tau_{Rk,cr}$	[N/mm ²]	3,5	3,5			
Reduktionsfaktoren für Dauerlasten ψ^{0}_{sus}	Temperaturbereich I	0,73						
	Temperaturbereich II	0,65						
	Temperaturbereich III	0,57						
Erhöhungsfaktoren für Beton ψ_c	C30/37	1,04						
	C40/50	1,08						
	C50/60	1,10						
Betonausbruch								
Faktor für gerissenen Beton	$k_{cr,N}$	[-]		7,7				
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,N}$	[mm]		$1,5 \cdot h_{ef}$				
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,N}$	[mm]		$3,0 \cdot h_{ef}$				
Spalten								
Charakteristischer Randabstand	$c_{cr,sp}$	[mm]		$1,0 \cdot h_{ef} \leq 2 \cdot h_{ef} \left(2,5 - \frac{h}{h_{ef}} \right) \leq 2,4 \cdot h_{ef}$				
Charakteristischer Achsabstand	$s_{cr,sp}$	[mm]		$2 \cdot c_{cr,sp}$				
Montagebeiwert	trockener und feuchter Beton	γ_{inst}	[-]	1,2				
	wassergefülltes Bohrloch	γ_{inst}	[-]	1,4	Keine Leistung bestimmt			

¹⁾ f_{uk} ist den Spezifikationen der Gewindestange zu entnehmen

²⁾ Für M20 Festigkeitsklasse 50

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C8

Leistungen

Innengewindehülse: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung in gerissenem Beton

Tabelle C9: Innengewindehülse
Charakteristische Widerstandswerte unter Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton

Ankergröße Innengewindehülse			M8	M10	M12	M16	M20
Außendurchmesser	d	[mm]	12	16	20	24	30
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef}	[mm]	80	90	110	150	200
Stahlversagen ohne Hebelarm (Innengewindehülse)							
Festigkeitsklasse 5.8 steel	V ⁰ _{Rk,s}	[kN]	9	15	21	38	61
Festigkeitsklasse 8.8 steel	V ⁰ _{Rk,s}	[kN]	14	23	34	60	98
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	V ⁰ _{Rk,s}	[kN]	13	23	34	60	98
Teilsicherheitsbeiwert							
Festigkeitsklasse 5.8, 8.8	γ _{Ms,V}	[-]	1,25				
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	γ _{Ms,V}	[-]	1,0				2,38
Duktilitätsfaktor	k ₇	[-]	1,0				
Stahlversagen mit Hebelarm (Innengewindehülse)							
Festigkeitsklasse 5.8 steel	M ⁰ _{Rk,s}	[Nm]	19	37	66	167	325
Festigkeitsklasse 8.8 steel	M ⁰ _{Rk,s}	[Nm]	30	60	105	267	519
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	M ⁰ _{Rk,s}	[Nm]	26	52	92	233	456
Teilsicherheitsbeiwert							
Festigkeitsklasse 5.8, 8.8	γ _{Ms,V}	[-]	1,25				
A4, HCR, Festigkeitsklasse 70 ²⁾	γ _{Ms,V}	[-]	1,0				2,38
Duktilitätsfaktor	k ₇	[-]	1,0				
Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite							
Faktor für den Lastfall Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite	k ₈	[-]	2,0				
Betonkantenbruch							
Effektive Ankerlänge	l _f	[mm]	l _f = min(h _{ef} ; 12 d _{nom})				l _f = min(h _{ef} ; 300 mm)
Außendurchmesser des Ankers	d _{nom}	[mm]	12	16	20	24	30
Montagebeiwert	γ _{inst}	[-]	1,0				

¹⁾ f_{uk} ist den Spezifikationen der Gewindestange zu entnehmen

²⁾ Für M20 Festigkeitsklasse 50

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C9

Leistungen

Innengewindehülse: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung in ungerissenem und gerissenem Beton

**Tabelle C10: Gewindestange
Verschiebung bei Zugbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Gewindestange			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30
Ungerissener Beton										
Temperaturbereich I 40°C/24°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,021	0,023	0,026	0,031	0,036	0,041	0,045	0,049
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,034	0,033	0,037	0,045	0,052	0,060	0,065	0,071
Temperaturbereich II 80°C/50°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,050	0,056	0,063	0,075	0,088	0,100	0,110	0,119
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,072	0,081	0,090	0,108	0,127	0,145	0,159	0,172
Temperaturbereich III 120°C/72°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,050	0,056	0,063	0,075	0,088	0,100	0,110	0,119
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,072	0,081	0,090	0,108	0,127	0,145	0,159	0,172
Cracked concrete										
Temperaturbereich I 40°C/24°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,090	0,090	0,070	0,070	0,070	0,070	0,070	0,070
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105
Temperaturbereich II 80°C/50°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,219	0,219	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,255	0,255	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245
Temperaturbereich III 120°C/72°C										
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/ (N/mm ²)]	0,219	0,219	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/ (N/mm ²)]	0,255	0,255	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$\delta_{N0} = \delta_{N0}$ - Faktor $\cdot \tau$ mit τ = einwirkende Verbundspannung

$\delta_{N\infty} = \delta_{N\infty}$ - Faktor $\cdot \tau$ mit τ = einwirkende Verbundspannung

**Tabelle C11: Gewindestange
Verschiebung bei Querbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Gewindestange			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30
Ungerissener Beton										
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/kN]	0,06	0,06	0,05	0,04	0,04	0,03	0,03	0,03
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/kN]	0,09	0,08	0,08	0,06	0,06	0,05	0,05	0,04
Gerissener Beton										
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/kN]	0,120	0,120	0,112	0,103	0,093	0,084	0,076	0,069
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/kN]	0,180	0,180	0,169	0,154	0,140	0,125	0,115	0,104

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$\delta_{V0} = \delta_{V0}$ - Faktor $\cdot V$ mit V = einwirkende Querkraft

$\delta_{V\infty} = \delta_{V\infty}$ - Faktor $\cdot V$ mit V = einwirkende Querkraft

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C10

Leistungen

Gewindestange: Verschiebungen unter Zug- und Querbeanspruchung

**Tabelle C12: Bewehrungsstahl
Verschiebung bei Zugbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Bewehrungsstahl			Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32
Ungerissener Beton												
Temperaturbereich I 40°C/24°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,021	0,023	0,026	0,028	0,031	0,036	0,042	0,043	0,047	0,052
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,034	0,033	0,037	0,041	0,045	0,052	0,057	0,061	0,071	0,075
Temperaturbereich II 80°C/50°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,050	0,056	0,063	0,069	0,075	0,088	0,103	0,104	0,113	0,126
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,072	0,081	0,090	0,099	0,108	0,127	0,144	0,149	0,163	0,181
Temperaturbereich III 120°C/72°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,050	0,056	0,063	0,069	0,075	0,088	0,103	0,104	0,113	0,126
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,072	0,081	0,090	0,099	0,108	0,127	0,144	0,149	0,163	0,181
Gerissener Beton												
Temperaturbereich I 40°C/24°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,090	0,090	0,07	0,070	0,070	0,070	0,070	0,070	0,070	0,070
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105
Temperaturbereich II 80°C/50°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,219	0,219	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,255	0,255	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245
Temperaturbereich III 120°C/72°C												
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,219	0,219	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170	0,170
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,255	0,255	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$$\delta_{N0} = \delta_{N0} - \text{Faktor} \cdot \tau \text{ mit } \tau = \text{einwirkende Verbundspannung}$$

$$\delta_{N\infty} = \delta_{N\infty} - \text{Faktor} \cdot \tau \text{ mit } \tau = \text{einwirkende Verbundspannung}$$

**Tabelle C13: Bewehrungsstahl
Verschiebung bei Querbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Bewehrungsstahl			Ø8	Ø10	Ø12	Ø14	Ø16	Ø20	Ø24	Ø25	Ø28	Ø32
Gerissener Beton												
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/(kN)]	0,06	0,05	0,05	0,04	0,04	0,04	0,04	0,03	0,03	0,03
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/(kN)]	0,09	0,08	0,08	0,06	0,06	0,05	0,05	0,05	0,04	0,04
Ungerissener Beton												
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/(kN)]	0,120	0,120	0,112	0,108	0,103	0,093	0,083	0,081	0,074	0,064
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/(kN)]	0,180	0,180	0,169	0,161	0,154	0,140	0,126	0,122	0,111	0,097

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$$\delta_{V0} = \delta_{V0} - \text{Faktor} \cdot V \text{ mit } V = \text{einwirkende Querkraft}$$

$$\delta_{V\infty} = \delta_{V\infty} - \text{Faktor} \cdot V \text{ mit } V = \text{einwirkende Querkraft}$$

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C11

Leistungen

Bewehrungsstahl: Verschiebungen unter Zug- und Querbeanspruchung

**Tabelle C14: Innengewindehülse
Verschiebung bei Zugbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Innengewindehülse			M8	M10	M12	M16	M20
Ungerissener Beton							
Temperaturbereich I 40°C/24°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,026	0,031	0,036	0,041	0,049
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,034	0,045	0,052	0,060	0,071
Temperaturbereich II 80°C/50°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,063	0,075	0,088	0,100	0,119
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,090	0,108	0,127	0,145	0,172
Temperaturbereich III 120°C/72°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,063	0,075	0,088	0,100	0,119
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,090	0,108	0,127	0,145	0,172
Gerissener Beton							
Temperaturbereich I 40°C/24°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,105	0,105	0,105	0,105	0,105
Temperaturbereich II 80°C/50°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,17	0,17	0,17	0,17	0,17
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245
Temperaturbereich III 120°C/72°C							
Verschiebung	δ_{N0} - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,17	0,17	0,17	0,17	0,17
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ - Faktor	[mm/(N/mm ²)]	0,245	0,245	0,245	0,245	0,245

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$\delta_{N0} = \delta_{N0} \text{- Faktor} \cdot \tau$ mit τ = einwirkende Verbundspannung

$\delta_{N\infty} = \delta_{N\infty} \text{- Faktor} \cdot \tau$ mit τ = einwirkende Verbundspannung

**Tabelle C15: Innengewindehülse
Verschiebung bei Querbeanspruchung¹⁾**

Ankergröße Innengewindehülse			M8	M10	M12	M16	M20
Ungerissener Beton							
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/kN]	0,05	0,04	0,04	0,03	0,03
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/kN]	0,08	0,06	0,06	0,05	0,04
Gerissener Beton							
Verschiebung	δ_{V0} - Faktor	[mm/kN]	0,112	0,103	0,093	0,084	0,069
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ - Faktor	[mm/kN]	0,169	0,154	0,140	0,125	0,104

¹⁾ Berechnung der Verschiebung

$\delta_{V0} = \delta_{V0} \text{- Faktor} \cdot V$ mit V = einwirkende Querkraft

$\delta_{V\infty} = \delta_{V\infty} \text{- Faktor} \cdot V$ mit V = einwirkende Querkraft

AC100-PRO, AC100-PRO Nordic oder AC100-PRO Ice

Anhang C12

Leistungen

Innengewindehülse: Verschiebungen unter Zug- und Querbeanspruchung