

Europäisch Technische Bewertung

gültig für

Hochleistungsanker BZ

Dieses Dokument der MÜPRO dient nur zur Information und unterliegt nicht dem Änderungsdienst.

Der gesamte Inhalt darf für werbliche oder andere Zwecke nur nach Genehmigung durch die MÜPRO verwendet werden. Alle Rechte und Änderungen vorbehalten.





Zulassungsstelle für Bauprodukte und Bauarten

Bautechnisches Prüfamt

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



Europäische Technische Bewertung

ETA-05/0158 vom 24. August 2016

Allgemeiner Teil

Technische Bewertungsstelle, die die Europäische Technische Bewertung ausstellt

Handelsname des Bauprodukts

Produktfamilie, zu der das Bauprodukt gehört

Hersteller

Herstellungsbetrieb

Diese Europäische Technische Bewertung enthält

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

Diese Fassung ersetzt

Deutsches Institut für Bautechnik

MÜPRO Hochleistungsanker BZ und BZ-IG

Kraftkontrolliert spreizender Dübel zur Verankerung im Beton

MÜPRO Services GmbH Hessenstraße 11 65719 Hofheim-Wallau DEUTSCHLAND

MÜPRO Werk 1. Deutschland

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

Leitlinie für die europäisch technische Zulassung für "Metalldübel zur Verankerung im Beton" ETAG 001 Teil 2: "Kraftkontrolliert spreizende Dübel", April 2013, verwendet als Europäisches Bewertungsdokument (EAD) gemäß Artikel 66 Absatz 3 der Verordnung (EU) Nr. 305/2011, ausgestellt.

ETA-05/0158 vom 4. März 2015



Europäische Technische Bewertung ETA-05/0158

Seite 2 von 35 | 24. August 2016

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.

Z51538.16 8.06.01-213/16



Europäische Technische Bewertung ETA-05/0158

Seite 3 von 35 | 24. August 2016

Besonderer Teil

1 Technische Beschreibung des Produkts

Der MÜPRO Hochleistungsanker BZ und BZ-IG ist ein Dübel aus galvanisch verzinktem Stahl oder aus nichtrostendem Stahl oder aus hochkorrosionsbeständigem Stahl, der in ein Bohrloch gesetzt und durch kraftkontrollierte Verspreizung verankert wird. Er umfasst die folgenden Dübeltypen:

- Dübeltyp BZ mit Außengewinde, Unterlegscheibe und Sechskantmutter, Größen M8 bis M27.
- Dübeltyp BZ-IG S mit Innengewinde, Sechskantschraube und Unterlegscheibe S-IG, Größen M6 bis M12.
- Dübeltyp BZ-IG SK mit Innengewinde, Senkschraube und Senkscheibe SK-IG, Größen M6 bis M12.
- Dübeltyp BZ-IG B mit Innengewinde, Sechskantmutter und Unterlegscheibe MU-IG, Größen M6 bis M12.

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 für statische und quasi-statische Einwirkungen für den BZ	Siehe Anhang C 1 bis C 5
Charakteristischer Widerstand für die seismischen Leistungskategorien C1 und C2 für den BZ	Siehe Anhang C 6
Charakteristischer Widerstand für statische und quasi-statische Einwirkungen für den BZ-IG	Siehe Anhang C 11 bis C 13
Verschiebungen unter Zug- und Querbeanspruchung für den BZ	Siehe Anhang C 9 bis C 10
Verschiebungen unter Zug- und Querbeanspruchung für den BZ-IG	Siehe Anhang C 15

Z51538.16



Europäische Technische Bewertung ETA-05/0158

Seite 4 von 35 | 24. August 2016

3.2 Brandschutz (BWR 2)

Wesentliches Merkmal	Leistung
Brandverhalten	Der Dübel erfüllt die Anforderungen der Klasse A1
Feuerwiderstand für den BZ	Siehe Anhang C 7 bis C 8
Feuerwiderstand für den BZ-IG	Siehe Anhang C 14

3.3 Sicherheit bei der Nutzung (BWR 4)

Die wesentlichen Merkmale bezüglich Sicherheit bei der Nutzung sind unter der Grundanforderung Mechanische Festigkeit und Standsicherheit erfasst.

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

Gemäß der Leitlinie für die europäisch technische Zulassung ETAG 001, April 2013, verwendet als Europäisches Bewertungsdokument (EAD) gemäß Artikel 66 Absatz 3 der Verordnung (EU) Nr. 305/2011, und Europäisches Bewertungsdokument EAD 330011-00-0601 gilt folgende Rechtsgrundlage: [96/582/EG].

Folgendes System ist anzuwenden: 1

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

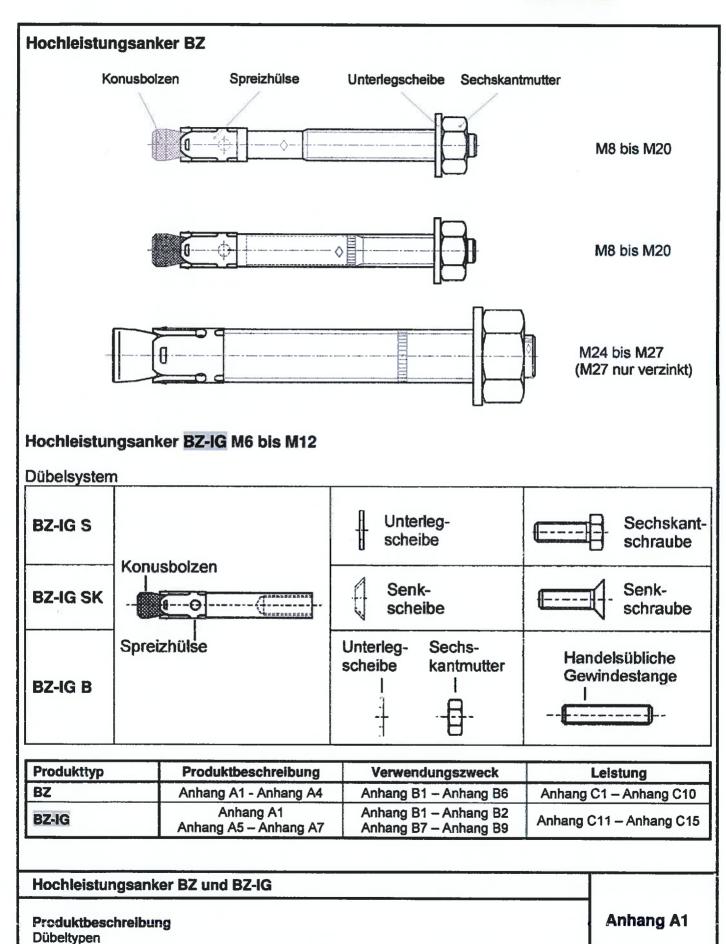
Technische Einzelheiten, die für die Durchführung des Systems zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit notwendig sind, sind Bestandteil des Kontrollplans, der beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt ist.

Ausgestellt in Berlin am 24. August 2016 vom Deutschen Institut für Bautechnik

Uwe Bender Abteilungsleiter









Einbauzustand Hochleistungsanker BZ $h \ge h_{min,1}$ bzw. $h_{min,2}$ h₁ \textbf{h}_{ef} \mathbf{t}_{fix} Ø Beton h_{ef,red} tfix h_{1,red} $h \ge h_{min,3}$ Hochleistungsanker BZ Anhang A2 **Produktbeschreibung** Einbauzustand BZ



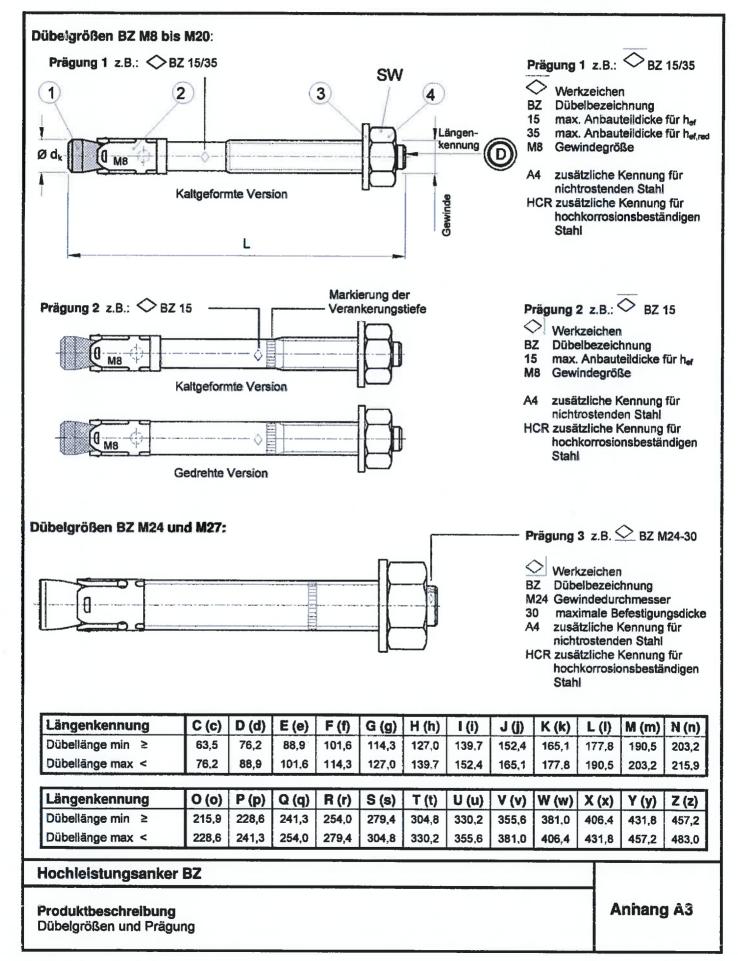




Tabelle A1: Dübelabmessungen BZ

	Dübelg	röße		M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
1	Konusb	olzen	Gewinde	M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
		2	Ø d _k =	7,9	9,8	12,0	15,7	19,7	24	28
		Stahl, verzinkt	L	65 + t _{fix}	80 + t _{fix}	96,5+t _{fix}	118+t _{fix}	137+t _{fix}	161+t _{fix}	178+t _{fix}
	Dübel- länge	Nichtrostender Stahl A4, HCR	L	65 + t _{fix}	80 + t _{fix}	96,5+t _{fix}	118+t _{fix}	137+t _{fix}	168+t _{fix}	-
	latige	reduzierte Verankerungstiefe	L _{hef,red}	54 + t _{fix}	60 + t _{fix}	76,5+t _{fix}	98+t _{fix}	_	-	-
2	Spreizh	ülse				siel	ne Tabelle	A2		
3	Unterleg	scheibe				siel	ne Tabelle	A2		
4	Sechska	antmutter	SW	13	17	19	24	30	36	41

Maße in mm

Tabelle A2: Material BZ

		E	3Z	BZ A4	BZ HCR	
Nr.	Teil	Stahl,	verzinkt	Nichtrostender Stahl A4	Hochkorrosions- beständiger Stahl (HCR)	
1	Konusbolzen	M8 bis M20: Kaltstauch- oder Automatenstahl, galvanisch verzinkt ≥ 5µm, Konus mit Kunststoffüberzug	M10 bis M20: Kaltstauch- oder Automatenstahl, diffusionsverzinkt ≥ 40µm, Konus mit Kunststoffüberzug	M8 bis M20: Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4404, 1.4578, 1.4571) EN 10088:2014, Konus mit Kunststoffüberzug	M8 bis M20: Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088:2014, Konus mit Kunststoffüberzug	
	Gewindebolzen und Spreizkonus	M24 und M27: Stahl, galvanisch verzinkt	-	M24: Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4404) EN 10088:2014	M24: Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088:2014	
2	Spreizhülse	M8 bis M20: Stahl nach EN 10088:2014, Werkstoff Nr. 1.4301 oder 1.4401 M24 und M27: Stahl nach EN 10139:1997	M10 bis M20: Stahl nach EN 10088:2014, Werkstoff Nr. 1.4301 or 1.4401	Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4404, 1.4571) EN 10088:2014	Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4404, 1.4571) EN 10088:2014	
3	Unterlegscheibe	Stahl, galvanisch verzinkt	Stahl, mechanisch verzinkt	Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014	Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088:2014	
4	Sechskantmutter	Stahl, galvanisch verzinkt, beschichtet	Stahl, feuerverzinkt	Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014, beschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088:2014, beschichtet	

Hochleistungsanker BZ

Produktbeschreibung Dübelabmessungen und Material Anhang A4

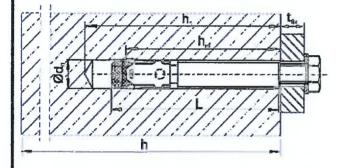


Einbauzustand Hochleistungsanker BZ-IG

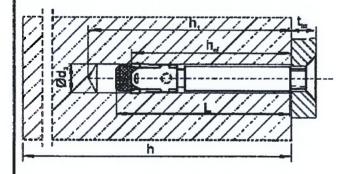
Montageart V Vorsteckmontage

Konusbolzen BZ-IG wird zuerst in das Bohrloch gesetzt. Das Anbauteil liegt an der Schraube oder der Gewindestange an.

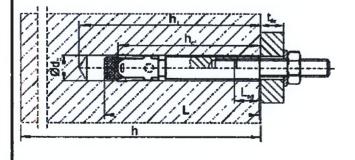
BZ-IG S bestehend aus BZ-IG und S-IG



BZ-IG SK bestehend aus BZ-IG und SK-IG

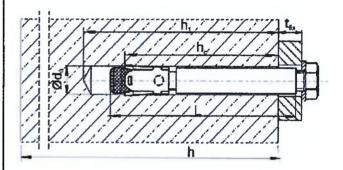


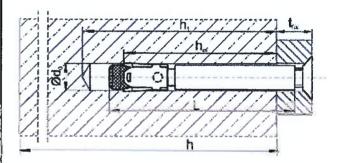
BZ-IG B bestehend aus BZ-IG und MU-IG

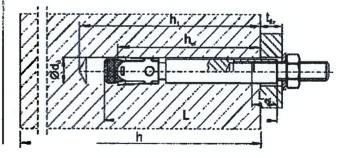


Montageart D Durchsteckmontage

Konusbolzen BZ-IG wird durch das Durchgangsloch im Anbauteil gesetzt. Das Anbauteil liegt am Konusbolzen BZ-IG an.







Hochleistungsanker BZ-IG

Produktbeschreibung Einbauzustand BZ-IG **Anhang A5**



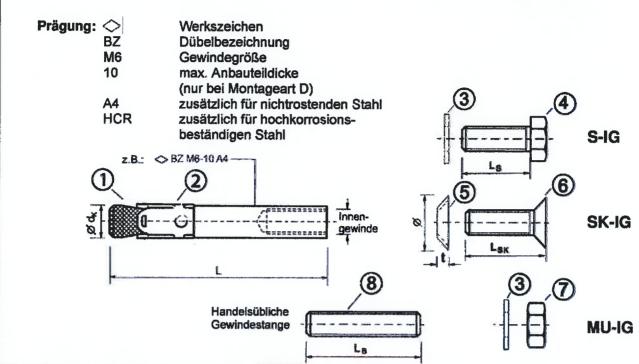


Tabelle A3: Dübelabmessungen BZ-IG

Nr.	Dübelgröße		M6	M8	M10	M12
	Konusbolzen mit Innengewinde	Ø d _k	7,9	9,8	11,8	15,7
1	Montageart V	L	50	62	70	86
	Montageart D	L	50 + t _{fix}	62 + t _{fix}	70 + t _{fix}	86 + t _{fix}
2	Spreizhülse			siehe Ta	abelle A4	
3	Unterlegscheibe			siehe Ta	abelle A4	
	Sechskantschraube	Schlüsselweite	10	13	17	19
4	Montageart V	Ls	t _{fix} + (13 bis 21)	t _{fix} + (17 bis 23)	t _{fix} + (21 bis 25)	t _{fix} + (24 bis 29)
	Montageart D	Ls	14 bis 20	18 bis 22	20 bis 22	25 bis 28
5	Senkscheibe -	Ø Senkung	17,3	21,5	25,9	30,9
	Gernacheibe	t	3,9	5,0	5,7	6,7
6	Senkschraube	Antrieb	Torx T30	Torx T45 (Stahl, verzinkt) T40 (nichtrostender Stahl A4, HCR)	Innensechskant 6 mm	Innensechskant 8 mm
	Montageart V	L _{sk}	t _{fix} + (11 bis 19)	t _{fix} + (15 bis 21)	t _{fix} + (19 bis 23)	t _{fix} + (21 bis 27)
	Montageart D	L _{sk}	16 bis 20	20 bis 25	25	30
7	Sechskantmutter	Schlüsselweite	10	13	17	19
8		ypV L _B ≥	t _{fix} + 21	t _{fix} + 28	t _{fix} + 34	t _{fix} + 41
	Gewindestange ¹⁾ T	yp D L _B ≥	21	28	34	41

¹⁾ Ausführung gemäß Spezifikation (Tabelle A4)

Maße in mm

Hochleistungsanker BZ-IG

Produktbeschreibung

Dübelkomponenten, Prägung und Abmessungen

Anhang A6



Tabelle A4: Material BZ-IG

		BZ-IG	BZ-IG A4	BZ-IG HCR
Nr.	Teil	Stahl, verzinkt ≥ 5 µm nach EN ISO 4042:1999	Nichtrostender Stahl A4	Hochkorrosions- beständiger Stahl HCR
1	Konusbolzen BZ-IG mit Innengewinde	Automatenstahl, Konus kunststoffbeschichtet	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4404, 1.4571, 1.4362) EN 10088:2014, Konus kunststoffbeschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, Konus kunststoffbeschichtet
2	Spreizhülse BZ-IG	Nichtrostender Stahl (z.B. 1.4301, 1.4401) EN 10088:2014	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014	Nichtrostender Stahl (z. B.: 1.4401, 1.4571 EN 10088:2014
3	Unterlegscheibe S-IG / MU-IG	Stahl, galvanisch verzinkt	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014
4	Sechskantschraube S-IG	Stahl, galvanisch verzinkt, beschichtet	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014, beschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, beschichtet
5	Senkscheibe SK-IG	Stahl, galvanisch verzinkt	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4404, 1.4571) EN 10088:2014, verzinkt, beschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, verzinkt, beschichtet
6	Senkschraube SK-IG	Stahl, galvanisch verzinkt beschichtet	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014, beschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, beschichtet
7	Sechskantmutter MU-IG	Stahl, galvanisch verzinkt, beschichtet	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088:2014, beschichtet	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, beschichtet
8	Handelsübliche Gewindestange	Festigkeitsklasse 8.8, EN ISO 898-1:2013 A ₅ > 8 % Duktilität	Nichtrostender Stahl (z. B. 1.4401, 1.4571) EN 10088;2014, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506;2009	Hochkorrosions- beständiger Stahl, 1.4529, 1.4565, EN 10088:2014, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506:2009

Hochleistungsanker BZ-IG	
Produktbeschreibung Material	Anhang A7



Spezifizierung des Verwendungszwecks

Hochleistungsanker BZ							
Standardverankerungstiefe	M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Stahl, galvanisch verzinkt				1	•		
Stahl, diffusionsverzinkt	-			/			
Nichtrostender Stahl A4 und hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR			1	/			
Statische oder quasi-statische Einwirkung	→						
Brandbeanspruchung	✓						
Seismische Einwirkung (C1 und C2) 1)			1			-	-
Reduzierte Verankerungstiefe 1)	M8	M10	M12	M16			
Stahl, galvanisch verzinkt			1		1		
Stahl, diffusionsverzinkt	-		1		1		
Nichtrostender Stahl A4 und hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR	1						
Statische oder quasi-statische Einwirkung	✓						
Brandbeanspruchung	/						
Seismische Einwirkung (C1 und C2)			*		1		

nur für kaltgeformte Dübel nach Anhang A3

Hochleistungsanker BZ-IG	M6	M8	M10	M12
Stahl verzinkt		,		
Nichtrostender Stahl A4 und hochkorrosionsbeständiger Stahl HCR		•	/	
Statische oder quasi-statische Einwirkung	✓			
Brandbeanspruchung	√			
Seismische Einwirkung (C1 und C2)	ė.			

Verankerungsgrund:

- Bewehrter oder unbewehrter Normalbeton nach EN 206-1:2000
- Festigkeitsklasse C20/25 bis C50/60 nach EN 206-1:2000
- Gerissener oder ungerissener Beton

Anwendungsbedingungen (Umweltbedingungen):

- Bauteile unter Bedingungen trockener Innenräume (Stahl verzinkt, nichtrostender Stahl oder hochkorrosionsbeständiger Stahl).
- Bauteile im Freien, einschließlich Industrieatmosphäre und Meeresnähe oder Bauteile in Feuchträumen, wenn keine besonders aggressiven Bedingungen vorliegen (nichtrostender Stahl oder hochkorrosionsbeständiger Stahl).
- Bauteile im Freien und in Feuchträumen, wenn besonders aggressive Bedingungen vorliegen (hochkorrosionsbeständiger Stahl)

Anmerkung: Aggressive Bedingungen sind z.B. ständiges, abwechselndes Eintauchen in Seewasser oder der Bereich der Spritzzone von Seewasser, chlorhaltige Atmosphäre in Schwimmbadhallen oder Atmosphäre mit extremer chemischer Verschmutzung (z.B. bei Rauchgas-Entschwefelungsanlagen oder Straßentunneln, in denen Enteisungsmittel verwendet werden).

Hochleistungsanker BZ und BZ-IG	
Verwendungszweck Spezifikationen	Anhang B1



Spezifizierung des Verwendungszwecks

Bemessung:

- Die Bemessung der Verankerungen erfolgt unter der Verantwortung eines auf dem Gebiet der Verankerungen und des Betonbaus erfahrenen Ingenieurs.
- 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 zu den Auflagern usw.) anzugeben.
- Bemessung der Verankerungen unter statischer oder quasi-statischer Einwirkung nach:
 - ETAG 001, Anhang C, Bemessungsmethode A, Ausgabe August 2010 oder
 - CEN/TS 1992-4:2009, Bemessungsmethode A
- Bemessung der Verankerungen unter seismischer Einwirkung (gerissener Beton) nach:
 - EOTA Technischer Report TR 045, Ausgabe Februar 2013
 - Die Verankerungen sind ausserhalb kritischer Bereiche (z.B.: plastischer Gelenke) der Betonkonstruktion anzuordnen.
 - Eine Abstandsmontage oder die Montage auf einer Mörtelschicht ist für seismische Einwirkungen nicht erlaubt.
- Bemessung der Verankerungen unter Brandbeanspruchung nach:
 - ETAG 001, Anhang C, Bemessungsmethode A, Ausgabe August 2010 und EOTA Technischer Report TR 020, Ausgabe Mai 2004 oder
 - CEN/TS 1992-4: 2009, Anhang D
 - ~ Es muss sichergestellt werden, dass keine lokalen Abplatzungen der Betonoberfläche auftreten

Einbau:

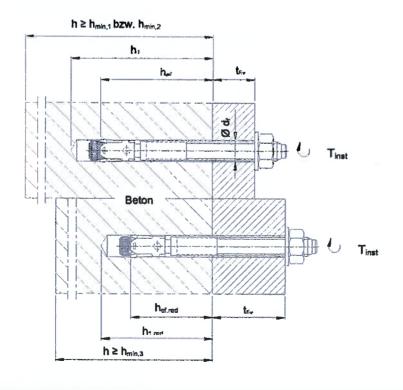
- Einbau durch entsprechend geschultes Personal unter Aufsicht des Bauleiters,
- Einbau nur so, wie vom Hersteller geliefert, ohne Austausch der einzelnen Teile.
- Bei Fehlbohrung: Anordnung eines neuen Bohrlochs im Abstand > 2 x Tiefe der Fehlbohrung oder in geringerem Abstand, wenn die Fehlbohrung mit hochfestem Mörtel verfüllt wird und wenn sie bei Quer- oder Schrägzuglast nicht in Richtung der aufgebrachten Last liegt.

Hochleistungsanker BZ und BZ-IG

Verwendungszweck Spezifikationen



Dübelgröße				M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Bohrernenndu	rchmesser	do	[mm]	8	10	12	16	20	24	28
Bohrerschneid	endurchmesser	d _{cut} ≤	[mm]	8,45	10,45	12,5	16,5	20,55	24,55	28,55
Drehmoment	Stahl galvanisch verzinkt	T _{inst}	[Nm]	20	25	45	90	160	200	300
beim Verankem	Stahl diffusionsverzinkt	T _{inst}	[Nm]	-	22	40	90	160	-	-
	nichtrostender Stahl A4, HCR	Tinst	[Nm]	20	35	50	110	200	290	-
Durchgangsloo anzuschließen	ch im den Bauteil	d _f ≤	[mm]	9	12	14	18	22	26	30
Standardvera	nkerungstiefe						-11-11			
	Stahl verzinkt	h₁ ≥	[mm]	60	75	90	110	125	145	160
Bohrlochtiefe	nichtrostender Stahl A4, HCR	h₁≥	[mm]	60	75	90	110	125	155	-
Eff. Ver-	Stahl verzinkt	h _{ef}	[mm]	46	60	70	85	100	115	125
ankerungs- tiefe	nichtrostender Stahl A4, HCR	h _{ef}	[mm]	46	60	70	85	100	125	-
Reduzierte Ve	rankerungstiefe									
Bohrlochtiefe	_	h _{1,red} ≥	[mm]	49	55	70	90			
Reduzierte, eff Verankerungst		h _{ef,red}	[mm]	35	40	50	65	-	-	-



Hochleistungsanker BZ	
Verwendungszweck Montagekennwerte	Anhang B3



Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Standardbauteildicke									
Stahi verzinkt									
Standardbauteildicke	h _{min, 1}	[mm]	100	120	140	170	200	230	250
Gerissener Beton		2							
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	45	60	60	95	100	125
	fürc≥	[mm]	70	70	100	100	150	180	300
Minimaler Randabstand	Cmin	[mm]	40	45	60	60	95	100	180
	für s ≥	[mm]	80	90	140	180	200	220	540
Ungerissener Beton									
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	45	60	65	90	100	125
	für c ≥	[mm]	80	70	120	120	180	180	300
Minimaler Randabstand	C _{min}	[mm]	50	50	75	80	130	100	180
	für s ≥	[mm]	100	100	150	150	240	220	540
Nichtrostender Stahl A4, HO	CR								
Standardbauteildicke	h _{min,1}	[mm]	100	120	140	160	200	250	-
Gerissener Beton		- 5							
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	50	60	60	95	125	
	fürc≥	[mm]	70	75	100	100	150	125	
Minimaler Randabstand	C _{min}	[mm]	40	55	60	60	95	125	-
	für s ≥	[mm]	80	90	140	180	200	125	
Ungerissener Beton									
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	50	60	65	90	125	
	für c ≥	[mm]	80	75	120	120	180	125	
Minimaler Randabstand	C _{min}	[mm]	50	60	75	80	130	125	-
	fürs≥	[mm]	100	120	150	150	240		125
Mindestbauteildicke	THE RESERVE								_80
Stahl verzinkt, nichtrostend	er Stabl A4.	HCB						****	
Mindestbauteildicke	h _{min,2}	[mm]	80	100	120	140		_ 1	
Gerissener Beton	- 'HBH,Z	(1111)		100		110			
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	45	60	70			
	für c ≥	[mm]	70	90	100	160			
Minimaler Randabstand	Cmin	[mm]	40	50	60	80	-	-	-
WARREST FIGURES FOR THE STATE OF THE STATE O	<u></u> fürs≥	[mm]	80	115	140	180			
Ungerissener Beton	101 5 2	1		110	170	100			
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	40	60	60	80			
	<u></u>	[mm]	80	140	120	180			
Minimaler Randabstand		-	50	90	75	90	-	-	-
MINIMINIST NAMED STATE	C _{min}	[mm]							
	fürs≥	[mm]	100	140	150	200			
Brandbeanspruchung von e	einer Seite								
Minimaler Achsabstand	S _{min,fi}	[mm]					altemperat		
Minimaler Randabstand	C _{min,fi}	[mm]			Si	ehe Norma	altemperat	ur	
Brandbeanspruchung von i	nehr als eine	r Seite							
Minimaler Achsabstand	S _{min,fi}	[mm]			Si	ehe Norma	altemperat	ur	
Minimaler Randabstand	C _{min,fi}	[mm]				≥ 300			
wischenwerte dürfen interpoliert	werden.								
Hochleistungsanker BZ									

Minimale Achs- und Randabstände für Standardverankerungstiefe



Tabelle B3: Minimale Achs- und Randabstände, reduzierte Verankerungstiefe, BZ

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16
Mindestbauteildicke	h _{min,3}	[mm]	80	80	100	140
Gerissener Beton						
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	50	50	50	65
William Achsabstalia	fürc≥	[mm]	60	100	160	170
Minimaler Randabstand	Cmin	[mm]	40	65	65	100
Imminiater ivaridapstalld	fürs≥	[mm]	185	180	250	250
Ungerissener Beton						
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	50	50	50	65
	für c ≥	[mm]	60	100	160	170
Minimaler Randabstand	Cmin	[mm]	40	65	100	170
- Millitialet Natioabstatio	für s ≥	[mm]	185	180	185	65
Brandbeanspruchung von e	iner Seite					
Minimaler Achsabstand	S _{min.fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Minimaler Randabstand	C _{min,fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Brandbeanspruchung von m	ehr als einer S	Seite				
Minimaler Achsabstand	S _{min,fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Minimaler Randabstand	Cmin.fi	[mm]		≥ 300) mm	

Zwischenwerte dürfen interpoliert werden.

Hochleistungsanker BZ

Verwendungszweck

Minimale Achs- und Randabstände für reduzierte Verankerungstiefe



Montageanweisung BZ

	3	
1	90"	Bohrloch senkrecht zur Oberfläche des Veran- kerungsgrunds erstellen.
2		Bohrloch vom Grund her ausblasen oder aussaugen.
3		Position der Mutter kontrollieren.
4		Anker soweit einschlagen, bis h _{ef} bzw. h _{ef,red} erreicht ist. Diese Bedingung ist erfüllt, wenn die Dicke des Anbauteils nicht größer ist als die maximale Anbauteildicke laut Dübelprägung gemäß Anhang A3.
5	Tinst	Montagemoment T _{inst} mit kalibriertem Drehmomentschlüssel aufbringen.

Hochleistungsanker B2	Hoc	hleist	unasan	ker BZ
-----------------------	-----	--------	--------	--------

Verwendungszweck Montageanweisung

Tabelle B4: Montage- und Dübelkennwerte BZ-IG

Dübelgröße				M6	M8	M10	M12
Effektive Verankerungstiefe		h _{ef}	[mm]	45	58	65	80
Bohrernenndurchmesser		d _o	[mm]	8	10	12	16
Bohrerschneidendurchmesser		d _{cut} ≤	[mm]	8,45	10,45	12,5	16,5
Bohrlochtiefe		h₁≥	[mm]	60	75	90	105
Einschraubtiefe der Gewindestange		$L_{sd}^{(2)} \ge$	[mm]	9	12	15	18
Drehmoment beim Verankern,		S	[Nm]	10	30	30	55
Stahl verzinkt	Tinst	SK	[Nm]	10	25	40	50
Otdin Voizinkt		В	[Nm]	8	25	30	45
Deckmonant bein Vonelen		S	[Nm]	15	40	50	100
Drehmoment beim Verankern, nichtrostender Stahl A4, HCR	Tinst	SK	[Nm]	12	25	45	60
monadatender otem A4, 11010		В	[Nm]	8	25	40	80
Montageart V (Vorsteckmontage)							
Durchgangsloch im Anbauteil		d _f ≤	[mm]	7	9	12	14
		S	[mm]	1	1	1	1
Minimale Anbauteildicke	$t_{fix} \ge$	SK	[mm]	5	7	8	9
		В	[mm]	1	1	1	1
Montageart D (Durchsteckmontage)						<u> </u>
Durchgangsloch im Anbauteil		d _f ≤	[mm]	9	12	14	18
		S	[mm	5	7	8	9
Minimale Anbauteildicke 1)	$t_{fix} \ge$	SK	[mm]	9	12	14	16
		В	[mm]	5	7	8	9

¹⁾ Die Anbauteildicke kann bis zu dem Wert für Vorsteckmontage reduziert werden, wenn die Querlast mit Hebelarm bemessen wird.
2) siehe Anhang A5

Tabelle B5: Minimale Achs- und Randabstände BZ-IG

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12
Mindestbauteildicke	h _{min}	[mm]	100	120	130	160
Gerissener Beton				<u> </u>		
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	50	60	70	80
	fürc≥	[mm]	60	80	100	120
Minimaler Randabstand	Cmin	[mm]	50	60	70	80
	fürs≥	[mm]	75	100	100	120
Ungerissener Beton						
Minimaler Achsabstand	Smin	[mm]	50	60	65	80
	fürc≥	[mm]	80	100	120	160
Minimaler Randabstand	C _{min}	[mm]	50	60	70	100
	fürs≥	[mm]	115	155	170	210
Brandbeanspruchung von einer S	Seite					
Minimaler Achsabstand	S _{min,fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Minimaler Randabstand	C _{min,fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Brandbeanspruchung von mehr a						
Minimaler Achsabstand	S _{min,fi}	[mm]		Siehe Norma	altemperatur	
Minimaler Randabstand	C _{mìn,fi}	[mm]		≥ 30	0 mm	

Zwischenwerte dürfen interpoliert werden.

Hochleistungsanker BZ-IG

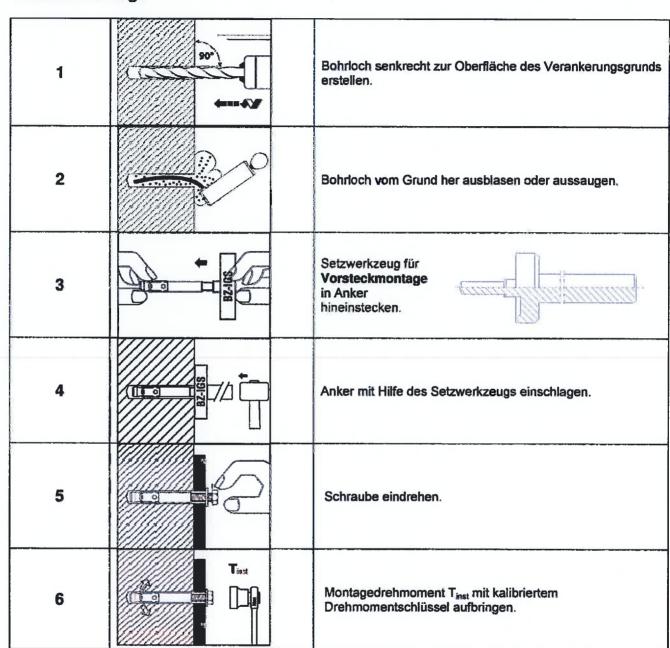
Verwendungszweck

Montage- und Dübelkennwerte, minimale Achs- und Randabstände



Montageanweisung BZ-IG

Vorsteckmontage



Hook	leistun	acon	Lari	D7 10
ПОСП	IGIZIAL	lusaili	ver i	D6-14

Verwendungszweck Montageanweisung für Vorsteckmontage



Montageanweisung BZ-IG **Durchsteckmontage** Bohrloch senkrecht zur Oberfläche des Verankerungsgrunds erstellen. Bohrloch vom Grund her ausblasen oder aussaugen. Setzwerkzeug für Durchsteckmontage in Anker hineinstecken. BZ-IGS Anker mit Hilfe des Setzwerkzeugs einschlagen. Schraube eindrehen. 5 TINST Montagedrehmoment T_{inst} mit kalibriertem

Hochleistungsanker BZ-IG	
Verwendungszweck Montageanweisung für Durchsteckmontage	Anhang B9

Drehmomentschlüssel aufbringen.



Tabelle C1: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ verzinkt, gerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Montagesicherheitsbeiwert	γ2 = Yinst	[-]				1,0			
Stahlversagen									
Charakteristische Zugtragfähigkeit	N _{Rk,s}	[kN]	16	27	40	60	86	126	196
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]	1,53		1	,5	1,6	1	,5
Herausziehen									
Standardverankerungstiefe									
Charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N _{Rk,p}	[kN]	5	9	16	25	1)	1)	1)
Reduzierte Verankerungstiefe		74 1						S	
Charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N _{Rk,p}	[kN]	5	7,5	1)	1)		-	-
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p}	ψс	[-]				$\left(\frac{f_{ck,cube}}{25}\right)^{0}$	5		
Betonausbruch									
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef}	[mm]	46	60	70	85	100	115	125
Reduzierte Verankerungstiefe	h _{ef,red}	[mm]	35 ²⁾	40	50	65	- 1	-	-
Faktor gemäß CEN/TS 1992-4	k _{er}	[-]				7.2			

1) Herausziehen ist nicht maßgebend.

Hochleistungsanker BZ

Leistung

Charakteristische Werte bei **Zugbeanspruchung**, BZ **verzinkt**, **gerissener Beton**, statische oder quasi-statische Belastung

²⁾ Die Verwendung ist auf die Verankerung statisch unbestimmter Systeme beschränkt.



Tabelle C2: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ A4 / HCR, gerlssener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24
Montagesicherheitsbeiwert	γ ₂ = γ _{inst}	[-]			1	,0		
Stahlversagen								
Charakteristische Zugtragfähigkeit	N _{Rk,s}	[kN]	16	27	40	64	108	110
Teilsicherheitsbeiwert	7Ms	[-]		1	,5		1,68	1,5
Herausziehen								
Standardverankerungstiefe						1 2 11		
Charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	16	25	1)	40
Reduzierte Verankerungstiefe								
Charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N _{Rk.p}	[kN]	5	7,5	1)	1)	-	-
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p}	ψс	[-]	$\left(\frac{f_{ck,cube}}{25}\right)^{0.5}$					
Betonausbruch	a (till till a all a tild a samble a garden a							
Effektive Verankerungstiefe	hee	[mm]	46	60	70	85	100	125
Reduzierte Verankerungstiefe	h _{ef,red}	[mm]	35 ²⁾	40	50	65	-	-
Faktor gemäß CEN/TS 1992-4	k _{cr}	[-]			7	2		

¹⁾ Herausziehen ist nicht maßgebend.

Leistung
Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ A4 / HCR, gerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Die Verwendung ist auf die Verankerung statisch unbestimmter Systeme beschränkt.



Tabelle C3: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ verzinkt, ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße		M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Montagesicherheitsbeiwert γ_2 =	Yinst [-]		·····		1,0	,		
Stahlversagen					·			
Charakteristische Zugtragfähigkeit N	Rk,s [kN]	16	27	40	60	86	126	196
T-4-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-	7fMs [-]	1,	53	1	,5	1.6	1	,5
Herausziehen					-			
Standardverankerungstiefe								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	Rk.p [kN]	12	16	25	35	1)	1)	1)
Reduzierte Verankerungstiefe								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	Rk,p [kN]	7,5	9	1)	1)	-		-
Spalten Beim Spaltennachweis ist für N ⁰ Rk,c de	er hier ange	gebene W	ert N ⁰ _{Rk,sp} z	u verwende	en; Bauteila	bmessung	en sind ein	zuhalten
Standardverankerungstiefe	10.00							
Spalten bei Standardbauteildicke (Es darf Die Werte serap und cecap dürfen für Bauteildicke	der höhere n h _{min.2} < h	Widerstar < h _{min.1} (Fa	nd aus Fall Il 2) linear i	1 und Fall :	2 angesetz werden (ψ _h	t werden; .sp≈ 1,0))		
Standardbauteildicke h _{min}	,₁≥ [mm]	100	120	140	170	200	230	250
Fall 1								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	iksp [kN]	9	12	20	30	40	62,3	50
Achsabstand (Randabstand) $s_{\alpha,sp}$ (= 2 c_{α}	_{.sp}) [mm]				3 h _{ef}		1	
Fall 2								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	tk,sp [kN]	12	16	25	35	50,5	62,3	70,6
Achsabstand (Randabstand) $s_{cr,sp}$ (= 2 c_{cr}	_{.sp}) [mm]		4	h _{ef}		4,4 h _{ef}	3 h _{ef}	5 h _{ef}
Spalten bei Mindestbauteildicke								
	₂ ≥ [mm]	80	100	120	140			
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	ik.sp [kN]	12	16	25	35	-	-	-
Achsabstand (Randabstand) s _{cr,sp} (= 2 c _c	_{r,sp}) [mm]		5	h _{ef}				
Reduzierte Verankerungstiefe								
Mindestbauteildicke h _{min}	,₃≥ [mm]	80	80	100	140			
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25 N ⁰ f	Rik,sp [kN]	7,5	9	17,9	26,5	-	-	-
Achsabstand (Randabstand) s _{cr.sp} (= 2 c _c	(sp) [mm]	200	200	250	300			
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p} und N ⁰ _{Rk,sp}	ψc [-]			($\left(\frac{f_{ck,cube}}{25}\right)^{0}$	5		
Betonausbruch								
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef} [mm]	46	60	70	85	100	115	125
	f,red [mm]	35 ²⁾	40	50	65	-	•	-
	Kucr [-]				10,1			

Herausziehen ist nicht maßgebend.

Hochleistungsanker BZ Lelstung Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ verzinkt, ungerlssener Beton, statische oder quasi-statische Belastung Anhang C3

Die Verwendung ist auf die Verankerung statisch unbestimmter Systeme beschränkt.



Tabelle C4: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ A4 / HCR, ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24
Montagesicherheitsbeiwert	γ2 = Yinst	[-]			1	0	•	
Stahlversagen								
Charakteristische Zugtragfähigkeit	N _{Rk,s}	[kN]	16	27	40	64	108	110
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]		1	,5		1,68	1,5
Herausziehen								
Standardverankerungstiefe								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	25	35	1)	1)
Reduzierte Verankerungstiefe								
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	7,5	9	1)	1)	-	-
Spalten Beim Spaltennachweis ist für N	N ⁰ _{Rk.c} der hier a	ngegebe	ene Wert N	Rk.sp ZU Verv	renden; Bau	teilabmessu	ıngen sind e	inzuhalte
Standardverankerungstiefe								
Spalten bei Standardbauteildicke (Die Werte s _{orsp} und c _{orsp} dürfen für Baute	Es darf der höh eildicken h _{min.2} <	ere Wid h < h _{mi}	erstand au	s Fall 1 und near interpo	Fall 2 ange	setzt werder (ψ _{h.sp} = 1,0)	Y _n .	
Standardbauteildicke	h _{min,1} ≥		100	120	140	160	200	250
Fall 1								·
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ Rk.sp	[kN]	9	12	20	30	40	-
Achsabstand (Randabstand) s	r,sp (= 2 C _{cr,sp})	[mm]			3	h _{ef}	<u> </u>	***************************************
Fail 2							• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ Rk,sp	[kN]	12	16	25	35	50,5	70,6
Achsabstand (Randabstand) s _c	cr,sp (= 2 C _{cr,sp})	[mm]	230	250	280	400	440	500
Spalten bei Mindestbauteildicke								
Mindestbauteildicke	h _{min,2} ≥	[mm]	80	100	120	140		
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ _{Rk,sp}	[kN]	12	16	25	35	-	~
Achsabstand (Randabstand) s	$cr.sp (= 2 c_{cr.sp})$	[mm]		5	h _{ef}			
Reduzierte Verankerungstiefe								
Mindestbauteildicke	h _{min,3} ≥	[mm]	80	80	100	140		
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ _{RK,sp}	[kN]	7,5	9	17,9	26,5	-	-
Achsabstand (Randabstand) s _c	r,sp (= 2 c _{cr,sp})	[mm]	200	200	250	300		
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p} und N ⁰ _{Rk,sp}	ψс	[-]			(f _{ck,cu}	0,5		
Betonausbruch	······································							
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef}	[mm]	46	60	70	85	100	125
Reduzierte Verankerungstiefe	h _{ef,red}	[mm]	35 ²⁾	40	50	65	-	-
Faktor gemäß CEN/TS 1992-4	kucr	[-]			<u> </u>),1		

Herausziehen ist nicht maßgebend.

Hochleistungsanker BZ Leistung Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ A4 / HCR, ungerlssener Beton, statische oder quasi-statische Belastung Anhang C4

Die Verwendung ist auf die Verankerung statisch unbestimmter Systeme beschränkt.



Tabelle C5: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, BZ, gerissener und ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße				M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Montagesicherheit	sbeiwert	γ ₂ = γ _{inst}	[-]				1,0	•	<u> </u>	`
Stahlversagen oh	ne Hebelarm, Stah	l verzini	ct							
Charakteristische (Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	12,2	20,1	30	55	69	114	169,4
Duktilitätsfaktor		k ₂	[-]				1,0			*
Teilsicherheitsbeiw	/ert	YMs	[-]		1,	25		1,33	1,25	1,25
Stahlversagen oh	ne Hebelarm, nich	trostend	er Stah	I A4, HC	R					
Charakteristische (Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	123,6	
Duktilitätsfaktor		k ₂	[-]		0	1,	0			-
Teilsicherheitsbeiwert		YMs	[-]		1,	25		1,4	1,25	1
Stahlversagen mi	t Hebelarm, Stahl v	verzinkt								
Charakteristische l	Biegemomente	M ^c _{Rk,s}	[Nm]	23	47	82	216	363	898	1331,5
Teilsicherheitsbeiwert		YMs	[-]		1,	25		1,33	1,25	1,25
Stahlversagen mi	t Hebelarm, nichtre	ostende	Stahl	44, HCR			-			
Charakteristische E	3iegemomente	M ⁰ Rks	[Nm]	26	52	92	200	454	785,4	
Teilsicherheitsbeiw	rert	YMs	[-]		1,	25		1,4	1,25] -
Betonausbruch a	uf der lastabgewar	dten Se	ite							
Faktor k gemäß E1 bzw. k ₃ gemäß CE	AG 001, Anhang C N/TS 1992-4	k ₍₃₎	[-]		2,	4			2,8	
Betonkantenbruc	h									
Wirksame Dübellänge bei	Stahl verzinkt	l _f	[mm]	46	60	70	85	100	115	125
Querlast mit h _{ef}	nichtrostender Stahl A4, HCR	I _f	[mm]	45	60	70	85	100	125	-
Wirksame Dübellänge bei	Stahl verzinkt	l _{f,red}	[mm]	35 ¹⁾	40	50	65			:
Querlast mit h _{et,red}	nichtrostender Stahl A4, HCR	I _{f,ned}	[mm]	35 ¹⁾	40	50	65	_	-	•
Wirksamer Außend		d _{nom}	[mm]	8	10	12	16	20	24	27

¹⁾ Die Verwendung ist auf die Verankerung statisch unbestimmter Systeme beschränkt.

Hochleistungsanker BZ

Leistung
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, BZ,
gerissener und ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung



Tabelle C6: Charakteristische Werte bei seismischer Beanspruchung, BZ, Standardverankerungstiefe, Kategorie C1 und C2

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20
Zugbeanspruchung							
Montagesicherheitsbeiwer	t Y2 = Yinst	[-]			1,0		
Stahlversagen, Stahl ver	zinkt						
Charakteristische Zugtragfähigkeit C1	N _{Rk,s,sels,C1}	[kN]	16	27	40	60	86
Charakteristische Zugtragfähigkeit C2	N _{Rk,s,seis,C2}	[kN]	16	27	40	60	86
Teilsicherheitsbeiwert	TMs,seis	[-]	1,	53	1	,5	1,6
Stahlversagen, nichtrost	ender Stah	I A4, HC	R				· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
Charakteristische Zugtragfähigkeit C1	N _{Rk,s,sels,C1}	[kN]	16	27	40	64	108
Charakteristische Zugtragfähigkeit C2	N _{Rk,s,seis,C2}	[kN]	16	27	40	64	108
Teilsicherheitsbeiwert	7Ms.seis	[-]		1,68			
Herausziehen (Stahl verzi	nkt, nichtro	stender :	Stahl A4 und	HCR)			
Charakteristische Zugtragfähigkeit C1	N _{Rk,p,seis,C1}	[kN]	5	9	16	25	36
Charakteristische Zugtragfähigkeit C2	N _{Rk,p,seis,C2}	[kN]	2,3	3,6	10,2	13,8	24,4
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p}	ψс	[-]			1,0		
Querbeanspruchung							
Stahlversagen ohne Heb	elarm, Stat	l verzin	kt			·	
Charakteristische Quertragfähigkeit C1	V _{Rk.s.seis,C1}	[kN]	9,3	20	27	44	69
Charakteristische Quertragfähigkeit C2	V _{Rk,5,5eis,C2}	[kN]	6,7	14	16,2	35,7	55,2
Teilsicherheitsbeiwert	YMs,seis	[-]		1,	25		1,33
Stahlversagen ohne Heb	elarm, nich	trosten	der Stahl A4	, HCR			
Charakteristische Quertragfähigkeit C1	V _{Rk,s,seis,C1}	[kN]	9,3	20	27	44	69
Charakteristische Quertragfähigkeit C2	V _{Rk,s,seis,C2}	[kN]	6,7	14	16,2	35,7	55,2
Teilsicherheitsbeiwert	7Ms,seis	[-]		1,	25		1,4

Hochleistungsanker BZ	
Leistung Charakteristische Werte bei seismischer Beanspruchung, BZ,	Anhang C6

Z51546.16

Standardverankerungstiefe, Kategorie C1 und C2

Tabelle C7: Charakteristische Werte bei Zug- und Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung, BZ, Standardverankerungstiefe, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Zugbeanspruchu	ng								
Stahlversagen									
Stahl, galvanisch	verzinkt								
	R30		1,5	2,6	4,1	7,7	9,4	13,6	17,6
Charakteristische	R60	.fi [kN]	1,1	1,9	3,0	5,6	8,2	11,8	15,3
Tragfähigkeit	R90 N _{Rk,s}	,g [FIN]	0,8	1,4	2,4	4,4	6,9	10,0	13,0
	R120		0,7	1,2	2,2	4,0	6,3	9,1	11,8
Nichtrostender Sta	ahi A4, HCR								
	R30		3,8	6,9	12,7	23,7	33,5	48,2	
Charakteristische	R60	FI-AIS	2,9	5,3	9,4	17,6	25,0	35,9	
Tragfähigkeit	R90 N _{Rk,s}	fi [kN]	2,0	3,6	6,1	11,5	16,4	23,6	-
	R120		1,6	2,8	4,5	8,4	12,1	17,4	
Querbeanspruchu	ng								
Stahlversagen ohr	ne Hebelarm								
Stahl, galvanisch	verzinkt			·		. 1 1			
	R30		1,6	2,6	4,1	7,7	11	16	20,6
Charakteristische	R60	71.513	1,5	2,5	3,6	6,8	11	15	19,8
Tragfähigkeit	R90 VRKs	ո [kN]	1,2	2,1	3,5	6,5	10	15	19,0
	R120		1,0	2,0	3,4	6,4	10	14	18,6
Nichtrostender Sta	hl A4, HCR								
	R30		3,8	6,9	12,7	23,7	33,5	48.2	
Charakteristische	R60		2,9	5,3	9,4	17,6	25,0	35,9	
Tragfähigkeit	R90 V _{Rk,s}	fi [kN]	2,0	3,6	6,1	11,5	16,4	23,6	-
	R120		1,6	2,8	4,5	8,4	12,1	17,4	
Stahlversagen mit	Hebelarm					-,,		,	
Stahl, galvanisch						· · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
	R30		1,7	3.3	6,4	16,3	29	50	75
Charakteristische	Dan		1,6	3,2	5,6	14	28	48	72
Tragfähigkeit	R90 M ⁰ Rk,	i,fi [Nm]	1,2	2,7	5,4	14	27	47	69
	R120		1,1	2,5	5,3	13	26	46	68
Nichtrostender Sta	hl A4, HCR	•			-				
	R30		3,8	9,0	19,7	50,1	88,8	153,5	
Charakteristische	R60		2,9	6,8	14,6	37,2	66,1	114,3	
Tragfähigkeit	R90 M ⁰ Rk,	ւճ [Nm]	2,1	4,7	9,5	24,2	43,4	75,1	-
	R120		1,6	3,6	7,0	17,8	32,1	55,5	

Die charakteristischen Tragfähigkeiten für Herausziehen, Betonausbruch, Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite und Betonkantenbruch können nach TR020 bzw. CEN/TS 1992-4 berechnet werden. Wenn Herausziehen nicht maßgebend ist, muss $N_{Rk,p}$ in Gleichung 2.4 und 2.5, TR 020 durch $N^0_{Rk,c}$ ersetzt werden.

Hochleistungsanker BZ

Leistung

Charakteristische Werte bei **Zug- und Querbeanspruchung** unter **Brandeinwirkung**, BZ, **Standardverankerungstiefe**, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60



Tabelle C8: Charakteristische Werte bei Zug- und Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung, BZ, reduzierte Verankerungstiefe, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60

Dübelgröße				M8	M10	M12	M16
Zugbeanspruchung							4 4
Stahlversagen							
Stahl, galvanisch verz	inkt			-			
	R30			1,5	2,6	4,1	7,7
Charakteristische	R60	M	fi-N11	1,1	1,9	3,0	5,6
Tragfähigkeit	R90	N _{Rk.s.fi}	[kN]	0,8	1,3	1,9	3,5
	R120			0,6	1,0	1,3	2,5
Nichtrostender Stahl	A4, HCR						
	R30			3,2	6,9	12,7	23,7
Charakteristische	R60	N	FLAIT	2,5	5,3	9,4	17,6
Tragfähigkeit	R90	N _{Rk,s,fi}	[kN]	1,9	3,6	6,1	11,5
	R120			1,6	2,8	4,5	8,4
Querbeanspruchung							
Stahlversagen ohne H	ebelarm						
Stahl, galvanisch verz	inkt						
	R30			1,5	2,6	4,1	7,7
Charakteristische	R60	V HAIT	11.4.17	1,1	1,9	3,0	5,6
Tragfähigkeit	R90	V _{Rk,s,fi}	[kN]	8,0	1,3	1,9	3,5
	R120			0,6	1,0	1,3	2,5
Nichtrostender Stahl	A4, HCR						
	R30			3,2	6,9	12,7	23,7
Charakteristische	R60	.,	Pl-A13	2,5	5,3	9,4	17,6
Tragfähigkeit	R90	V _{Rk,s,fi}	[kN]	1,9	3,6	6,1	11,5
	R120			1,6	2,8	4,5	8,4
Stahlversagen mit Hel	oelarm						
Stahl, galvanisch verz	inkt					- · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
	R30			1,5	3,3	6,4	16,3
Charakteristische	R60	O	[Nim]	1,2	2,5	4,7	11,9
Tragfähigkeit	R90	M ⁰ Rk,s.fi	[Nm]	0,8	1,7	3,0	7,5
	R120			0,6	1,2	2,1	5,3
Nichtrostender Stahl /	44, HCR					2300	
	R30			3,2	8,9	19,7	50,1
Charakteristische	R60	9.40	(New)	2,6	6,8	14,6	37,2
Tragfähigkeit	R90	M ^D Rk,s,fi	[Nm]	2,0	4,7	9,5	24,2
	R120		1	1,6	3,6	7,0	17,8

Die charakteristischen Tragfähigkeiten für Herausziehen, Betonausbruch, Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite und Betonkantenbruch können nach TR020 bzw. CEN/TS 1992-4 berechnet werden. Wenn Herausziehen nicht maßgebend ist, muss $N_{Rk,p}$ in Gleichung 2.4 und 2.5, TR 020 durch $N^0_{Rk,p}$ ersetzt werden.

Hochleistungsanker BZ

Leistung

Charakteristische Werte bei **Zug- und Querbeanspruchung** unter **Brandeinwirkung**, BZ, **reduzierte Verankerungstiefe**, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60



Tabelle C9:	Verschiebung	unter Zuglast.	BZ
-------------	--------------	----------------	----

Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Standardverankerungstiefe		E 1		-					1
Stahl verzinkt									
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	21,1	24
Verschiebung	จิ _{NO}	[mm]	0,6	1,0	0,4	1,0	0,9	0,7	0,9
	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,4	1,2	1,4	1,3	1,0	1,2	1,4
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	5,7	7,6	11,9	16,7	23,8	29,6	34
Verschiebung	δ _{NO}	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,3	0,4	0,5	0,3
	$\delta_{N\infty}$	$\delta_{N\infty}$ [mm]		0,8 1,4			0,8		
Verschiebung unter seismischer Ein	wirkung C2								
Verschiebung für DLS	δ _{N.seis,C2(Dt.S)}	[mm]	2,3	4,1	4,9	3,6	5,1		
Verschiebung für ULS	δ _{N,seis,C2(ULS)}	[mm]	8,2	13,8	15,7	9,5	15,2		
Nichtrostender Stahl A4, HCR									
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	19,0	
Verschiebung	δηο	[mm]	0,7	1,8	0,4	0,7	0,9	0,5	-
	δ _{Nze}	[mm]	1,2	1,4	1,4	1,4	1,0	1,8	
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	5,8	7,6	11.9	16,7	23,8	33,5	
Verschiebung	δ _{ND}	[mm]	0,6	0,5	0,7	0,2	0,4	0,5	-
	δ _{Nz}	[mm]	1,2	1.0	1,4	0,4	0,8	1,1	
Verschiebung unter seismischer Eir	wirkung C2								
Verschiebung für DLS	δ _{N,seis,C2(DLS)}	[mm]	2,3	4,1	4,9	3,6	5,1		
Verschiebung für ULS	δ _{N,seis,C2(ULS)}	[mm]	8,2	13,8	15,7	9,5	15,2	-	-
Reduzierte Verankerungstiefe									
Stahl verzinkt, nichtrostender Sta	hl A4, HCR								****
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	3,6	6,1	9,0			
Verschiebung	δ_{N0}	[mm]	0,8	0,7	0,5	1,0	-	-	-
	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,2	1,0	0,8	1,1			
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	3,7	4,3	8,5	12,6			
Verschiebung	δ_{NO}	[mm]	0,1	0,2	0,2	0,2	-	-	~
	$\delta_{ m Nz}$	[mm]	0,7	0,7	0,7	0,7			

Uaal		ker R7
	ınasan	Ker 6/

Leistung

Verschiebung unter Zuglast



Dübelgröße			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27
Standardverankerungstief	9		10.0		i en	2-70-3	1 6		-
Stahl verzinkt									
Querlast in gerissenem und ungerissenem Beton	V	[kN]	6,9	11,4	17,1	31,4	36,8	64,9	96,8
Verschiebung	δ_{V0}	[mm]	2,0	3,2	3,6	3,5	1,8	3,5	3,6
	δ _{V∞}	[mm]	3,0	4,7	5,5	5,3	2,7	5,3	5,4
Verschiebung unter seismisch	her Querla	ast C2				31			
Verschiebung DLS δ _V	seis,C2(DLS)	[mm]	3,0	2,7	3,5	4,3	4,7		
Verschiebung ULS δ _V ,	seis.C2(ULS)	[mm]	5,9	5,3	9,5	9,6	10,1	-	-
Nichtrostender Stahl A4, H0	CR								
Querlast in gerissenem und ungerissenem Beton	٧	[kN]	7,3	11,4	17,1	31,4	43,8	70,6	
Verschiebung	δ_{V0}	[mm]	1,9	2,4	4.0	4,3	2,9	2,8	-
	δνω	[mm]	2,9	3,6	5,9	6,4	4.3	4,2	
Verschiebung unter seismisch	ner Querla	ast C2			فالمسارين والمساوات				
Verschiebung DLS δ _V	ecis C2(DLS)	[mm]	3,0	2,7	3,5	4,3	4,7		
Verschiebung ULS δ.	seis,C2(ULS)	[mm]	5,9	5,3	9,5	9,6	10,1	-	•
Reduzierte Verankerungsti	efe								
Stahl verzinkt									
Querlast in gerissenem und ungerissenem Beton	٧	[kN]	6,9	11,4	17,1	31,4			
Verschiebung	δ_{V0}	[mm]	2,0	3,2	3,6	3,5	-	-	-
	δ _{V∞}	[mm]	3,0	4,7	5,5	5,3			
Nichtrostender Stahl A4, HO	CR								
Querlast in gerissenem und ungerissenem Beton	V	[kN]	7,3	11,4	17,1	31,4			
Verschiebung	δ_{V0}	[mm]	1,9	2,4	4,0	4,3	-	-	-

Hochleistungsanker BZ	
Leistung Verschiebung unter Querlast	Anhang C10

2,9

3,6

 $\delta_{V^{\alpha 2}}$

[mm]

5,9

6,4



Tabelle C11: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ-IG, gerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12
Montagesicherheitsbeiwert	γ2 = Yinst	[-]		1	,2	
Stahlversagen						
Charakteristische Zugtragfähigkeit, Stahl verzinkt	N _{Rk,s}	[kN]	16,1	22,6	26,0	56,6
Teilsicherheitsbeiwert	умs	[-]		1	,5	
Charakteristische Zugtragfähigkeit, nichtrostender Stahl A4, HCR	N _{Rk,s}	[kN]	14,1	25,6	35,8	59,0
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]	1,87			
Herausziehen						· ·
Charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	N _{Rkp}	[kN]	5	9	12	20
Erhöhungsfaktor	ψс	[-]		$\left(\frac{f_{ck,cu}}{25}\right)$		
Betonausbruch		<u></u> -				
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef}	[mm]	45	58	65	80
Faktor gemäß CEN/TS 1992-4	k _{cr}	[-]		7	.2	

Hochleistungsanker BZ-IG

Leistung

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ-IG, gerlssener Beton, statische oder quasi-statische Belastung



Tabelle C12: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, BZ-IG, ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12	
Montagesicherheitsbeiwert	7/2 = Yinst	[-]	1,2				
Stahlversagen		· · · · · ·	······································				
Charakteristische Zugtragfähigkeit, Stahl verzinkt	N _{Rk,s}	[kN]	16,1	22,6	26,0	56,6	
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]		1	,5	·	
Charakteristische Zugtragfähigkeit, nichtrostender Stahl A4, HCR	N _{Rk,s}	[kN]	14,1	25,6	35,8	59,0	
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]		1,	87		
Herausziehen							
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	20	30	
Spalten (Beim Spaltennachweis ist für aus Fall 1 und Fall 2 angesetzt werden.)	N ^o _{Rk,c} der hier ange	egebene V	Vert N ^o Rk.sp.zu	verwenden. Es	darf der höher	e Widerstar	
Mindestbauteildicke	h _{min}	[mm]	100	120	130	160	
Fall 1					7		
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ _{R%,sp}	[kN]	9	12	16	25	
Achsabstand (Randabstand)	S _{cr,sp} (= 2 C _{cr,sp})	[mm]	3 h _{ef}				
Fall 2							
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	N ⁰ _{Rk,sp}	[kN]	12	16	20	30	
Achsabstand (Randabstand)	S _{cr,sp} (= 2 C _{cr,sp})	[mm]		5	h _{ef}		
Erhöhungsfaktor für N _{Rk,p} und N ⁰ _{Rk,sp}	ψε	[-]		$\left(\frac{f_{ck,cu}}{25}\right)$	0.5		
Betonausbruch						·	
Effektive Verankerungstiefe	h _{ef}	[mm]	45	58	65	80	
Faktor gemäß CEN/TS 1992-4	k _{ucr}	[-]		10	1 1		

Hochleistungsanker BZ-IG

Leistung

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, SZ-IG, ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung



Tabelle C13: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, BZ-IG, gerissener und ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12	
Montagesicherheitsbeiwert	γ ₂ = γ _{inst} [-]			1,0			
BZ-IG, Stahl verzinkt						187	
Stahlversagen ohne Hebelarm, Montage	eart V						
Charakteristische Quertragfähigkeit	V _{Rk,s}	[kN]	5,8	6,9	10,4	25,8	
Stahlversagen ohne Hebelarm, Montage							
Charakteristische Quertragfähigkeit	V _{Rk,s}	[kN]	5,1	7,6	10,8	24,3	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montagear	rt V						
Charakteristische Biegemomente	M ⁰ Rks	[Nm]	12,2	30,0	59,8	104,6	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montagear						1	
Charakteristische Biegemomente	M ⁰ Rk,s	[Nm]	36,0	53,2	76,0	207	
Teilsicherheitsbeiwert für V _{Rk,s} und M ⁰ _{Rk,s}	YMs	[-]	1,25				
Duktilitätsfaktor	k ₂	[-]	1,0				
BZ-IG, nichtrostender Stahl A4, HCR							
Stahlversagen ohne Hebelarm, Montage	art V			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
Charakteristische Quertragfähigkeit	V _{Rk,s}	[kN]	5,7	9,2	10,6	23,6	
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]	1,25				
Stahlversagen ohne Hebelarm, Montage	art D						
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	7,3	7,6	9,7	29,6	
Teilsicherheitsbeiwert	7 _{Ms}	[-]	1,25				
Stahlversagen mit Hebelarm, Montagear							
Charakteristische Biegemomente	M ^o _{Rk,s}	[Nm]	10,7	26,2	52,3	91,6	
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]	1,56				
Stahlversagen mit Hebelarm, Montagear							
Charakteristische Biegemomente	M ⁰ _{Rk,s}	[Nm]	28,2	44,3	69,9	191,2	
Teilsicherheitsbeiwert	YMs	[-]	1,25				
Duktilitätsfaktor	k ₂	[-]	1,0				
Betonausbruch auf der lastabgewandter							
Faktor k gemäß ETAG 001, Anhang C bzw k₃ gemäß CEN/TS 1992-4	. k ₍₃₎	[-]	1,5	1,5	2,0	2,0	
Betonkantenbruch							
Wirksame Dübellänge bei Querlast	l _f	[mm]	45	58	65	80	
Wirksamer Außendurchmesser	d _{nom}	[mm]	8	10	12	16	

Hochleistungsanker BZ-IG

Leistung

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, 224G, gerissener und ungerissener Beton, statische oder quasi-statische Belastung



Tabelle C14: Charakteristische Werte bei Zug- und Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung, B2-IG, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12
Zugbeanspruchui	ng					
Stahlversagen						
Stahl verzinkt						
Charakteristische	R30		0,7	1,4	2,5	3,7
	R60	s [kN]	0,6	1,2	2,0	2,9
Zugtragfähigkeit	R90 N _{RI}	s,fi [KIN]	0,5	0,9	1,5	2,2
R12	R120		0,4	0,8	1,3	1,8
Nichtrostender St	ahl A4, HCR					
	R30		2,9	5,4	8,7	12,6
Charakteristische	R60	A [kN]	1,9	3,8	6,3	9,2
Zugtragfähigkeit	R90 N _{RI}	,a,fi [KIV]	1,0	2,1	3,9	5,7
	R120		0,5	1,3	2,7	4,0
Querbeanspruchu	ing					
Stahlversagen oh	ne Hebelarm					
Stahl verzinkt						
	R30		0,7	1,4	2,5	3,7
Charakteristische	R60	s6 [kN]	0,6	1,2	2,0	2,9
Quertragfähigkeit	R90 V _{Rk}	s,si [KIN]	0,5	0,9	1,5	2,2
	R120		0,4	0,8	1,3	1,8
Nichtrostender St	ahi A4, HCR					
	R30		2,9	5,4	8,7	12,6
Charakteristische	R60	sfi [kN]	1,9	3,8	6,3	9,2
Quertragfähigkeit	R90 V _{Rk}	s,fi [KIV]	1,0	2,1	3,9	5,7
	R120		0,5	1,3	2,7	4,0
Stahlversagen mit	Hebelarm					
Stahl verzinkt						
	R30		0,5	1,4	3,3	5,7
Charakteristische	R60 M ⁰ R	cs.fi [Nm]	0,4	1,2	2,6	4,6
Quertragfähigkeit	R9U	Ce't Liami	0,4	0,9	2,0	3,4
	R120		0,3	8,0	1,6	2,8
Nichtrostender St	ahl A4, HCR					
	R30		2,2	5,5	11,2	19,6
Charakteristische R60	R60 M ⁰ R	(s.fi [Nm]	1,5	3,9	8,1	14,3
Quertragfähigkeit	1730	c,s,fi [INITI]	0,7	2,2	5,1	8,9
	R120		0,4	1,3	3,5	6,2

Die charakteristische Tragfähigkeit für Herausziehen, Betonausbruch, Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite und Betonkantenbruch können nach TR020 bzw. CEN/TS 1992-4 berechnet werden.

Hash	-intermedant	L- P7 10
посп	eistungsani	ker BZ-IG

Leistung

Charakteristische Werte bei **Zug-** und **Querbeanspruchung** unter **Brandeinwirkung**, **BZ-IG**, gerissener und ungerissener Beton C20/25 bis C50/60



Tabelle C15: Verschiebungen unter Zuglast, BZ-IG

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,0	3,6	4,8	8,0
Verschiebungen	δ_{N0}	[mm]	0,6	0,6	0,8	1,0
	$\delta_{N^{10}}$	[mm]	0,8	0,8	1,2	1,4
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	4,8	6,4	8,0	12,0
Verschiebungen	δ_{N0}	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,8
	$\delta_{N_{70}}$	[mm]	8,0	0,8	1,2	1,4

Tabelle C16: Verschiebungen unter Querlast, BZ-IG

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	٧	[kN]	4,2	5,3	6,2	16,9
Verschiebungen	δ _{V0}	[mm]	2,8	2,9	2,5	3,6
	δ_{Vos}	[mm]	4,2	4,4	3,8	5,3

Hochleistungsanker BZ-IG

Leistung

Verschiebungen unter Zuglast und Querlast