Kolonnenstraße 30 B D-10829 Berlin Tel.: +49 30 78730-0

Fax: +493078730-320

E-Mail: dibt@dibt.de www.dibt.de

Ermächtigt
und notifiziert
gemäß Artikel 10 der
Richtlinie des Rates vom
21. Dezember 1988 zur Angleichung der Rechts- und
Verwaltungsvorschriften
der Mitgliedstaaten
über Bauprodukte
(89/106/EWG)



Mitglied der EOTA

Member of EOTA

# Europäische Technische Zulassung ETA-13/0364

Handelsbezeichnung Trade name

Zulassungsinhaber Holder of approval

Zulassungsgegenstand und Verwendungszweck

Generic type and use of construction product

Geltungsdauer: vom Validity: from

> bis to

Herstellwerk

Manufacturing plant

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS JCP Option 1 Throughbolt and Option 1 Throughbolt ITS

JCP Construction Products
Unit 14 Teddington Business Park

Station Road

TEDDINGTON, MIDDLESEX TW11 9BQ

GROSSBRITANNIEN

Kraftkontrolliert spreizender Dübel zur Verankerung im Beton

Torque controlled expansion anchor for use in concrete

30. Mai 2013

15. Mai 2018

Plant2, Germany

Diese Zulassung umfasst This Approval contains 41 Seiten einschließlich 33 Anhänge

41 pages including 33 annexes





Seite 2 von 41 | 30. Mai 2013

#### I RECHTSGRUNDLAGEN UND ALLGEMEINE BESTIMMUNGEN

- Diese europäische technische Zulassung wird vom Deutschen Institut für Bautechnik erteilt in Übereinstimmung mit:
  - der Richtlinie 89/106/EWG des Rates vom 21. Dezember 1988 zur Angleichung der Rechtsund Verwaltungsvorschriften der Mitgliedstaaten über Bauprodukte<sup>1</sup>, geändert durch die
    Richtlinie 93/68/EWG des Rates<sup>2</sup> und durch die Verordnung (EG) Nr. 1882/2003 des
    Europäischen Parlaments und des Rates<sup>3</sup>;
  - dem Gesetz über das In-Verkehr-Bringen von und den freien Warenverkehr mit Bauprodukten zur Umsetzung der Richtlinie 89/106/EWG des Rates vom 21. Dezember 1988 zur Angleichung der Rechts- und Verwaltungsvorschriften der Mitgliedstaaten über Bauprodukte und anderer Rechtsakte der Europäischen Gemeinschaften (Bauproduktengesetz - BauPG) vom 28. April 1998<sup>4</sup>, zuletzt geändert durch Art. 2 des Gesetzes vom 8. November 2011<sup>5</sup>;
  - den Gemeinsamen Verfahrensregeln für die Beantragung, Vorbereitung und Erteilung von europäischen technischen Zulassungen gemäß dem Anhang zur Entscheidung 94/23/EG der Kommission<sup>6</sup>;
  - der Leitlinie für die europäische technische Zulassung für "Metalldübel zur Verankerung im Beton - Teil 2: Kraftkontrolliert spreizende Dübel", ETAG 001-02.
- Das Deutsche Institut für Bautechnik ist berechtigt zu prüfen, ob die Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung erfüllt werden. Diese Prüfung kann im Herstellwerk erfolgen. Der Inhaber der europäischen technischen Zulassung bleibt jedoch für die Konformität der Produkte mit der europäischen technischen Zulassung und deren Brauchbarkeit für den vorgesehenen Verwendungszweck verantwortlich.
- Diese europäische technische Zulassung darf nicht auf andere als die auf Seite 1 aufgeführten Hersteller oder Vertreter von Herstellern oder auf andere als die auf Seite 1 dieser europäischen technischen Zulassung hinterlegten Herstellwerke übertragen werden.
- Das Deutsche Institut für Bautechnik kann diese europäische technische Zulassung widerrufen, insbesondere nach einer Mitteilung der Kommission aufgrund von Art. 5 Abs. 1 der Richtlinie 89/106/EWG.
- Diese europäische technische Zulassung darf auch bei elektronischer Übermittlung nur ungekürzt wiedergegeben werden. Mit schriftlicher Zustimmung des Deutschen Instituts für Bautechnik kann jedoch eine teilweise Wiedergabe erfolgen. Eine teilweise Wiedergabe ist als solche zu kennzeichnen. Texte und Zeichnungen von Werbebroschüren dürfen weder im Widerspruch zu der europäischen technischen Zulassung stehen noch diese missbräuchlich verwenden.
- Die europäische technische Zulassung wird von der Zulassungsstelle in ihrer Amtssprache erteilt. Diese Fassung entspricht vollständig der in der EOTA verteilten Fassung. Übersetzungen in andere Sprachen sind als solche zu kennzeichnen.

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 40 vom 11. Februar 1989, S. 12

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 220 vom 30. August 1993, S. 1

<sup>3</sup> Amtsblatt der Europäischen Union L 284 vom 31. Oktober 2003, S. 25

<sup>&</sup>lt;sup>4</sup> Bundesgesetzblatt Teil I 1998, S. 812

<sup>5</sup> Bundesgesetzblatt Teil I 2011, S. 2178

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 17 vom 20. Januar 1994, S. 34



Seite 3 von 41 | 30. Mai 2013

# II BESONDERE BESTIMMUNGEN DER EUROPÄISCHEN TECHNISCHEN ZULASSUNG

#### 1 Beschreibung des Produkts und des Verwendungszwecks

#### 1.1 Beschreibung des Bauprodukts

Der JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS 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. Diese europäische technische Zulassung beinhaltet die folgenden Dübeltypen:

- Dübeltyp Option 1 Throughbolt mit Außengewinde, Unterlegscheibe und Sechskantmutter, Größen M8 bis M27.
- Dübeltyp Option 1 Throughbolt ITS S mit Innengewinde, Sechskantschraube und Unterlegscheibe S-IG, Größen M6 bis M12,
- Dübeltyp Option 1 Throughbolt ITS SK mit Innengewinde, Senkschraube und Senkscheibe SK-IG, Größen M6 bis M12.
- Dübeltyp Option 1 Throughbolt ITS B mit Innengewinde, Sechskantmutter und Unterlegscheibe MU-IG, Größen M6 bis M12.

In den Anhängen 1, 2 und 20 sind Produkt und Einbauzustand dargestellt.

#### 1.2 Verwendungszweck

Der Dübel ist für Verwendungen vorgesehen, bei denen Anforderungen an die mechanische Festigkeit und Standsicherheit und die Nutzungssicherheit im Sinne der wesentlichen Anforderungen 1 und 4 der Richtlinie 89/106/EWG zu erfüllen sind und bei denen ein Versagen der Verankerungen zu einer Gefahr für Leben oder Gesundheit von Menschen und/oder erheblichen wirtschaftlichen Folgen führt.

Der Dübel darf für Verankerungen, an die Anforderungen an die Feuerwiderstandsfähigkeit gestellt werden, verwendet werden.

Der Dübel darf nur für Verankerungen unter statischer oder quasi-statischer Belastung in bewehrtem oder unbewehrtem Normalbeton der Festigkeitsklasse von mindestens C20/25 und höchstens C50/60 nach EN 206:2000-12 verwendet werden. Er darf im gerissenen und ungerissenen Beton verankert werden.

#### Dübel aus galvanisch verzinktem Stahl:

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

#### Dübel aus nichtrostendem Stahl:

Der Dübel aus nichtrostendem Stahl darf in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume sowie auch im Freien (einschließlich Industrieatmosphäre und Meeresnähe) oder in Feuchträumen verwendet werden, wenn keine besonders aggressiven Bedingungen vorliegen. Zu diesen besonders aggressiven Bedingungen gehören, 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).



Seite 4 von 41 | 30. Mai 2013

#### <u>Dübel aus hochkorrosionsbeständigem Stahl:</u>

Der Dübel aus hochkorrosionsbeständigem Stahl darf in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume sowie auch im Freien, in Feuchträumen oder in besonders aggressiven Bedingungen verwendet werden. Zu diesen besonders aggressiven Bedingungen gehören, z. B. ständiges, abwechselndes Eintauchen in Seewasser oder der Bereich der Spritzzone von Seewasser, chlorhaltige Atmosphäre in Schwimmbadhallen oder extremer chemischer Verschmutzung (z. B. Entschwefelungsanlagen oder Straßentunneln, in denen Enteisungsmittel verwendet werden).

Die Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung beruhen auf einer angenommenen Nutzungsdauer des Dübels von 50 Jahren. Die Angaben über die Nutzungsdauer können nicht als Garantie des Herstellers ausgelegt werden, sondern sind lediglich als Hilfsmittel zur Auswahl der richtigen Produkte im Hinblick auf die erwartete wirtschaftlich angemessene Nutzungsdauer des Bauwerks zu betrachten.

#### 2 Merkmale des Produkts und Nachweisverfahren

#### 2.1 Merkmale des Produkts

Der Dübel entspricht den in den Anhängen dargestellten Zeichnungen und Angaben. Die in den Anhängen nicht angegebenen Werkstoffkennwerte, Abmessungen und Toleranzen des Dübels müssen den in der technischen Dokumentation<sup>7</sup> dieser europäischen technischen Zulassung festgelegten Angaben entsprechen.

In Bezug auf die Anforderungen des Brandschutzes kann angenommen werden, dass der Dübel die Anforderungen der Brandverhaltensklasse A1 gemäß den Vorschriften der Entscheidung 96/603/EG der europäischen Kommission (in geänderter Fassung 2000/605/EG), erfüllt.

Die charakteristischen Werte für die Bemessung der Verankerungen sind in den Anhängen angegeben.

Jeder Dübel JCP Option 1 Throughbolt ist gemäß Anhang 3 gekennzeichnet. Jeder Dübel JCP Option 1 Throughbolt ITS ist gemäß Anhang 21 gekennzeichnet.

Der Dübel darf nur als Befestigungseinheit verpackt und geliefert werden.

#### 2.2 Nachweisverfahren

Die Beurteilung der Brauchbarkeit des Dübels für den vorgesehenen Verwendungszweck hinsichtlich der Anforderungen an die mechanische Festigkeit und Standsicherheit und die Nutzungssicherheit im Sinne der wesentlichen Anforderungen 1 und 4 erfolgte in Übereinstimmung mit der "Leitlinie für die europäische technische Zulassung für Metalldübel zur Verankerung im Beton", Teil 1 "Dübel - Allgemeines" und Teil 2 "Kraftkontrolliert spreizende Dübel", auf der Grundlage der Option 1.

Die Beurteilung des Dübels für den vorgesehenen Verwendungszweck in Bezug auf die Feuerwiderstandsfähigkeit erfolgte entsprechend dem Technical Report TR 020 "Beurteilung von Verankerungen im Beton hinsichtlich der Feuerwiderstandsfähigkeit".

In Ergänzung zu den spezifischen Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung. die sich auf gefährliche Stoffe beziehen, können die Produkte im Geltungsbereich dieser Zulassung weiteren Anforderungen unterliegen (z. B. umgesetzte europäische Gesetzgebung und nationale Rechts- und Verwaltungsvorschriften). Um die Bestimmungen der Bauproduktenrichtlinie zu erfüllen, müssen ggf. diese Anforderungen ebenfalls eingehalten werden.

Die technische Dokumentation dieser europäischen technischen Zulassung ist beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt und, soweit diese für die Aufgaben der in das Verfahren der Konformitätsbescheinigung eingeschalteten zugelassenen Stellen bedeutsam ist, den zugelassenen Stellen auszuhändigen.



Seite 5 von 41 | 30. Mai 2013

#### 3 Bewertung und Bescheinigung der Konformität und CE-Kennzeichnung

#### 3.1 System der Konformitätsbescheinigung

Gemäß Entscheidung 96/582/EG der europäischen Kommission<sup>8</sup> ist das System 2(i) (bezeichnet als System 1) der Konformitätsbescheinigung anzuwenden.

Dieses System der Konformitätsbescheinigung ist im Folgenden beschrieben:

System 1: Zertifizierung der Konformität des Produkts durch eine zugelassene Zertifizierungsstelle aufgrund von:

- Aufgaben des Herstellers:
  - werkseigener Produktionskontrolle; (1)
  - zusätzlicher Prüfung von im Werk entnommenen Proben durch den Hersteller nach festgelegtem Prüfplan;
- (b) Aufgaben der zugelassenen Stelle:
  - Erstprüfung des Produkts:
  - (4) Erstinspektion des Werkes und der werkseigenen Produktionskontrolle;
  - (5)laufender Überwachung, Beurteilung und Anerkennung der werkseigenen Produktionskontrolle.

Anmerkung: Zugelassene Stellen werden auch "notifizierte Stellen" genannt.

#### 3.2 Zuständigkeiten

#### 3.2.1 Aufgaben des Herstellers

#### 3.2.1.1 Werkseigene Produktionskontrolle

Der Hersteller muss eine ständige Eigenüberwachung der Produktion durchführen. Alle vom Hersteller vorgegebenen Daten, Anforderungen und Vorschriften sind systematisch in Form schriftlicher Betriebs- und Verfahrensanweisungen festzuhalten. Die werkseigene Produktionskontrolle hat sicherzustellen, dass das Produkt mit dieser europäischen technischen Zulassung übereinstimmt.

Der Hersteller darf nur Ausgangsstoffe/ Rohstoffe/ Bestandteile verwenden, die in der technischen Dokumentation dieser europäischen technischen Zulassung aufgeführt sind.

Die werkseigene Produktionskontrolle muss mit dem Prüfplan, der Teil der technischen Dokumentation dieser europäischen technischen Zulassung ist, übereinstimmen. Der Prüfplan ist im Zusammenhang mit dem vom Hersteller betriebenen werkseigenen Produktionskontrollsystem festgelegt und beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt<sup>9</sup>.

Die Ergebnisse der werkseigenen Produktionskontrolle sind festzuhalten und in Übereinstimmung mit den Bestimmungen des Prüfplans auszuwerten.

#### 3.2.1.2 Sonstige Aufgaben des Herstellers

Der Hersteller hat auf der Grundlage eines Vertrags eine Stelle, die für die Aufgaben nach Abschnitt 3.1 für den Bereich der Dübel zugelassen ist, zur Durchführung der Maßnahmen nach Abschnitt 3.2.2 einzuschalten. Hierfür ist der Prüfplan nach den Abschnitten 3.2.1.1 und 3.2.2 vom Hersteller der zugelassenen Stelle vorzulegen.

Der Hersteller hat eine Konformitätserklärung abzugeben mit der Aussage, dass das Bauprodukt mit den Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung übereinstimmt.

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 254 vom 08.10.1996.

Der Prüfplan ist ein vertraulicher Bestandteil der Dokumentation dieser europäischen technischen Zulassung, der nicht zusammen mit der Zulassung veröffentlicht und nur der in das Konformitätsbescheinigungsverfahren eingeschalteten zugelassenen Stelle ausgehändigt wird. Siehe Abschnitt 3.2.2.



Seite 6 von 41 | 30. Mai 2013

#### 3.2.2 Aufgaben der zugelassenen Stellen

Die zugelassene Stelle hat die folgenden Aufgaben in Übereinstimmung mit den im Prüfplan durchzuführen:

- Erstprüfung des Produkts,
- Erstinspektion des Werks und der werkseigenen Produktionskontrolle,
- laufende Überwachung, Beurteilung und Anerkennung der werkseigenen Produktionskontrolle.

Die zugelassene Stelle hat die wesentlichen Punkte ihrer oben angeführten Maßnahmen festzuhalten und die erzielten Ergebnisse und die Schlussfolgerungen in einem schriftlichen Bericht zu dokumentieren.

Die vom Hersteller eingeschaltete zugelassene Zertifizierungsstelle hat ein EG-Konformitätszertifikat mit der Aussage zu erteilen, dass das Produkt mit den Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung übereinstimmt.

Wenn die Bestimmungen der europäischen technischen Zulassung und des zugehörigen Prüfplans nicht mehr erfüllt sind, hat die Zertifizierungsstelle das Konformitätszertifikat zurückzuziehen und unverzüglich das Deutsche Institut für Bautechnik zu informieren.

#### 3.3 CE-Kennzeichnung

Die CE-Kennzeichnung ist auf jeder Verpackung der Dübel anzubringen. Hinter den Buchstaben "CE" sind ggf. die Kennnummer der zugelassenen Zertifizierungsstelle anzugeben sowie die folgenden zusätzlichen Angaben zu machen:

- Name und Anschrift des Zulassungsinhabers (für die Herstellung verantwortliche juristische Person),
- die letzten beiden Ziffern des Jahres, in dem die CE-Kennzeichnung angebracht wurde,
- Nummer des EG-Konformitätszertifikats für das Produkt,
- Nummer der europäischen technischen Zulassung,
- Nummer der Leitlinie für die europäische technische Zulassung,
- Nutzungskategorie (ETAG 001-1 Option 1),
- Größe.

#### 4 Annahmen, unter denen die Brauchbarkeit des Produkts für den vorgesehenen Verwendungszweck positiv beurteilt wurde

#### 4.1 Herstellung

Die europäische technische Zulassung wurde für das Produkt auf der Grundlage abgestimmter Daten und Informationen erteilt, die beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt sind und der Identifizierung des beurteilten und bewerteten Produkts dienen. Änderungen am Produkt oder am Herstellungsverfahren, die dazu führen könnten, dass die hinterlegten Daten und Informationen nicht mehr korrekt sind, sind vor ihrer Einführung dem Deutschen Institut für Bautechnik mitzuteilen. Das Deutsche Institut für Bautechnik wird darüber entscheiden, ob sich solche Änderungen auf die Zulassung und folglich auf die Gültigkeit der CE-Kennzeichnung auf Grund der Zulassung auswirken oder nicht, und ggf. feststellen, ob eine zusätzliche Beurteilung oder eine Änderung der Zulassung erforderlich ist.



Seite 7 von 41 | 30. Mai 2013

#### 4.2 Bemessung der Verankerungen

Die Brauchbarkeit des Dübels ist unter folgenden Voraussetzungen gegeben:

Die Bemessung der Verankerungen erfolgt in Übereinstimmung mit

- ETAG 001 "Leitlinie für die europäische technische Zulassung für Metalldübel zur Verankerung im Beton", Anhang C, Verfahren A

oder in Übereinstimmung mit

- CEN/TS 1992-4:2009, Bemessungsmethode A

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 angefertigt.

Auf den Konstruktionszeichnungen ist die Lage des Dübels (z. B. Lage des Dübels zur Bewehrung oder zu den Auflagern, im gerissenen oder ungerissenen Beton usw.) angegeben.

Bei der Bemessung von Verankerungen unter Brandbeanspruchung sind die Bestimmungen des Technical Report TR 020 "Beurteilung von Verankerungen im Beton hinsichtlich der Feuerwiderstandsfähigkeit" zu beachten. Die maßgebenden charakteristischen Dübelkennwerte sind in den Anhängen angegeben. Die Bemessungsmethode gilt für eine einseitige Brandbeanspruchung des Bauteils. Bei mehrseitiger Brandbeanspruchung kann die Bemessungsmethode nur angewendet werden, wenn der Randabstand des Dübels  $c \ge 300$  mm beträgt.

#### 4.3 Einbau der Dübel

Von der Brauchbarkeit des Dübels kann nur dann ausgegangen werden, wenn folgende Einbaubedingungen eingehalten sind:

- Einbau durch entsprechend geschultes Personal unter der Aufsicht des Bauleiters,
- Einbau nur so, wie vom Hersteller geliefert, ohne Austausch der einzelnen Teile,
- Für den Dübeltyp Option 1 Throughbolt ITS B nach Anhang 20 dürfen handelsübliche Gewindestangen nur verwendet werden, wenn die nachfolgenden Anforderungen erfüllt sind:
  - Werkstoff, Abmessungen und mechanische Eigenschaften entsprechend Anhang 22, Tabelle 22,
  - Nachweis von Werkstoff und mechanischen Eigenschaften durch ein Abnahmeprüfzeugnis 3.1 nach EN 10204:2004, die Dokumente sind zu den Bauakten zu nehmen,
  - Verwendung der Scheibe und Sechskantmutter mit Spezialbeschichtung wie vom Zulassungsinhaber geliefert.
- Einbau nach den Angaben des Herstellers und den Konstruktionszeichnungen mit den angegebenen Werkzeugen,
- Überprüfung vor dem Setzen des Dübels, ob die Festigkeitsklasse des Betons, in den der Dübel gesetzt werden soll, nicht niedriger ist als die Festigkeitsklasse des Betons, für den die charakteristischen Tragfähigkeiten gelten,
- Einwandfreie Verdichtung des Betons, z. B. keine signifikanten Hohlräume,
- Einhaltung der festgelegten Rand- und Achsabstände ohne Minustoleranzen,
- Anordnung der Bohrlöcher ohne Beschädigung der Bewehrung,
- Bei Fehlbohrungen: Anordnung eines neuen Bohrlochs in einem Abstand, der mindestens der doppelten Tiefe der Fehlbohrung entspricht, 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,



Seite 8 von 41 | 30. Mai 2013

- Reinigung des Bohrlochs vom Bohrmehl,
- Einhaltung der effektiven Verankerungstiefe. Diese Bedingung ist erfüllt, wenn die Setzmarkierung des Dübels nicht über die Betonoberfläche hinausragt,
- Aufbringen des in den Anhängen angegebenen Drehmoments mit einem überprüften Drehmomentenschlüssel.

#### 5 Vorgaben für den Herstellers

Es ist Aufgabe des Herstellers, dafür zu sorgen, dass alle Beteiligten über die Besonderen Bestimmungen nach den Abschnitten 1 und 2 einschließlich der Anhänge, auf die verwiesen wird, sowie den Abschnitten 4.2 und 4.3 unterrichtet werden. Diese Information kann durch Wiedergabe der entsprechenden Teile der europäischen technischen Zulassung erfolgen. Darüber hinaus sind alle Einbaudaten auf der Verpackung und/oder einem Beipackzettel, vorzugsweise bildlich, anzugeben.

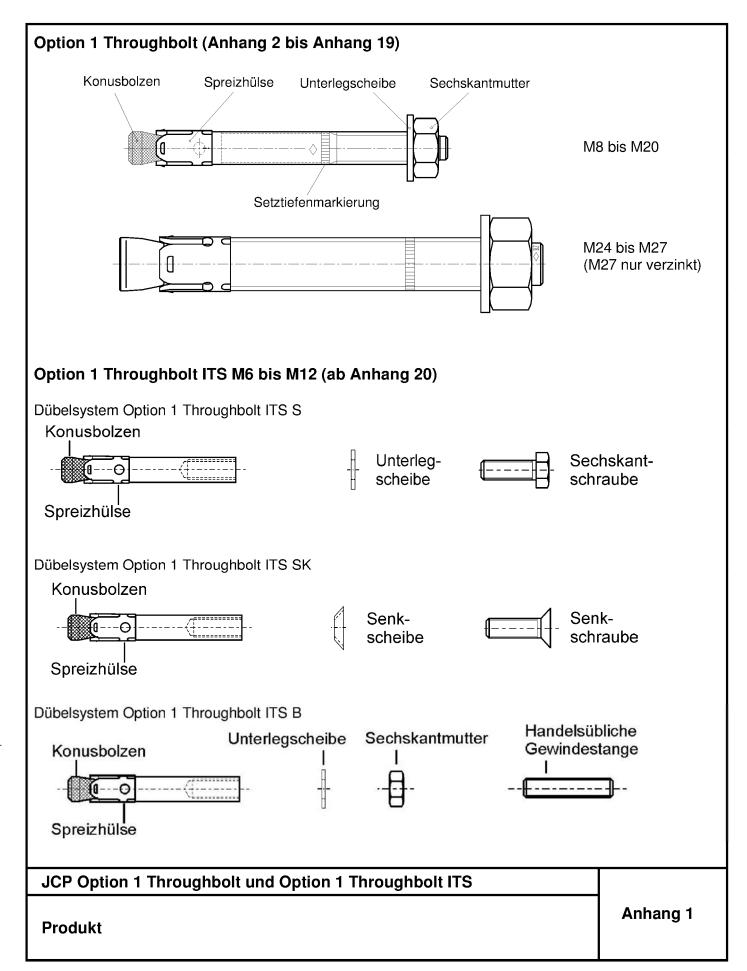
Es sind mindestens folgende Angaben zu machen:

- Bohrerdurchmesser,
- Gewindedurchmesser,
- maximaler Durchmesser des Durchgangslochs im anzuschließenden Bauteil,
- maximale Dicke der Anschlusskonstruktion,
- Mindestverankerungstiefe,
- Mindest-Bohrlochtiefe,
- Drehmoment,
- Angaben über den Einbauvorgang einschließlich Reinigung des Bohrlochs, vorzugsweise durch bildliche Darstellung,
- Hinweis auf erforderliche Setzwerkzeuge,
- Herstelllos.

Alle Angaben müssen in deutlicher und verständlicher Form erfolgen.

Uwe Bender Abteilungsleiter Beglaubigt

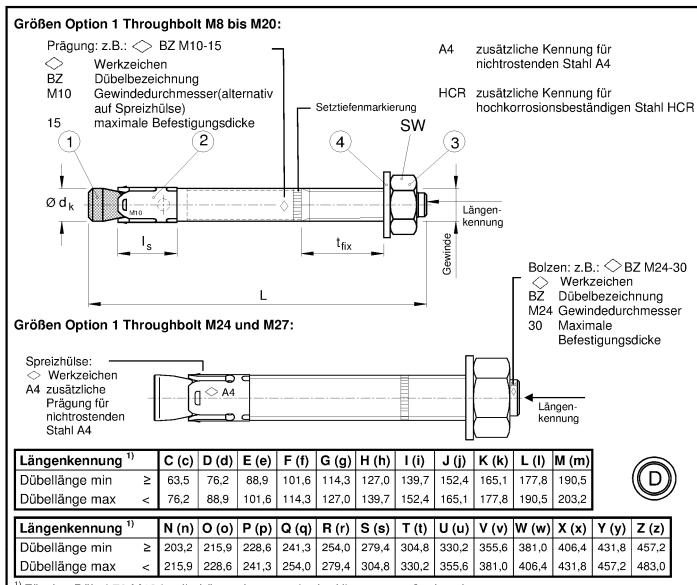






# **Einbauzustand Option 1 Throughbolt** $h_{\underline{1}}$ $h_{\text{ef}}$ $\mathsf{t}_\mathsf{fix}$ ℧ Ø Beton $h \ge h_{min}$ JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS Anhang 2 **Einbauzustand Option 1 Throughbolt**





1) Für den Dübel 70 M12 ist die Längenkennung in der Klammer maßgebend

Tabelle 1: Dübelabmessungen, Option 1 Throughbolt

	Dübelgröße	,		М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
1	Konusbolzei	n Gev	winde	M8	M10	M12	M16	M20	M24	M24	M27
		$\emptyset d_k$	=	7,9	9,8	12,0	15,7	19,7	24	24	28
		t <sub>fix</sub> max	$\leq$	3000	3000	3000	3000	3000	3000	3000	3000
	Stahl, verzi	galvanisch nkt	L max	3065	3080	3095	3120	3137	3161	-	3178
		rostender A4, HCR	L max	3065	3080	3095	3120	3137	3153	3178	-
2	Spreizhülse	ĺ,	s =	14,5	18,5	22	24,3	28	32	32	36
3	Sechskantm	utter	SW	13	17	19	24	30	36	36	41
4	Unterlegsch	eibe					siehe	Tabelle	2		
		_								Maße in	mm

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Dübelabmessungen, Option 1 Throughbolt

Anhang 3



Tabelle 2: Benennung und Werkstoffe, Option 1 Throughbolt

Teil	Dübelgröße	Stahl galvanisch verzinkt M8 bis M20	Stahl galvanisch verzinkt M24 und M27	Nichtrostender Stahl A4	Hochkorrosions- beständiger Stahl (HCR)
1	Konusbolzen	Kaltstauch- oder Automatenstahl, Konus mit Kunststoffüberzug (M8 bis M20)	Gewindebolzen, Stahl, Festigkeits- klasse 8.8, nach EN ISO 898-1 Spreizkonus, Stahl, Festigkeitsklasse 8, nach EN ISO 898-2	Nichtrostender Stahl 1.4401, 1.4404, 1.4571 oder 1.4578, EN 10088 Konus mit Kunststoffüberzug	Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088 Konus mit Kunststoffüberzug
2	Spreizblech	Stahl nach EN 1008 1.4301 oder 1.4401 Stahl EN 10139 für l	für M8-M20;	l .	Nichtrostender Stahl 1.4401 oder 1.4571, EN 10088
3	Sechskantmutter	Festigkeitsklasse 8 galvanisch verzinkt,		ISO 3506, Festigkeitskasse 70, nichtrostender Stahl 1.4401 oder 1.4571, EN 10088, beschichtet	ISO 3506 , Festig- keitsklasse 70, hoch- korrosionsbeständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088, beschichtet
4	Unterlegscheibe nach EN ISO 7089, oder EN ISO 7093, oder EN ISO 7094	Stahl, galvanisch ve	rzinkt	Nichtrostender Stahl 1.4401 oder 1.4571, EN 10088	Hochkorrosions- beständiger Stahl 1.4529 oder 1.4565, EN 10088

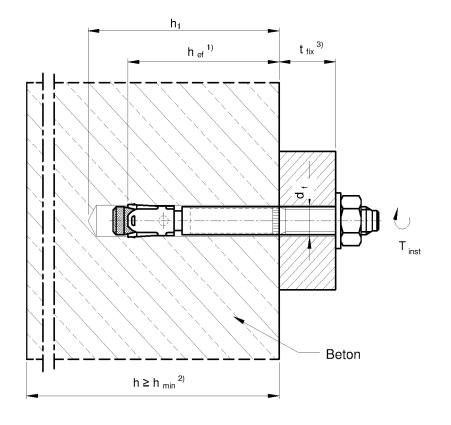
JCP Option 1	Throughbolt	und Option 1	I Throughbolt ITS
OOI ODUOII I	IIIIOUUIIDOIL	uliu Oblibii	i iiiidaaiiboitiid

Benennung und Werkstoffe, Option 1 Throughbolt

Anhang 4

Tabelle 3: Montage- und Dübelkennwerte, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße				М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Bohrernenndurd	chmesser	$d_0$	[mm]	8	10	12	16	20	24	24	28
Bohrerschneide	ndurchmesser	$d_{\text{cut}} \leq$	[mm]	8,45	10,45	12,5	16,5	20,55	24,55	24,55	28,55
Bohrlochtiefe	Stahl, galvanisch verzinkt	h₁ ≥	[mm]	60	75	90	110	125	145	-	160
Bonnochilete	Nichtrostender Stahl A4, HCR	h₁ ≥	[mm]	60	75	90	110	125	130	155	-
Effektive Verankerungs-	Stahl, galvanisch verzinkt	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	115	-	125
tiefe	Nichtrostender Stahl A4, HCR	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	100	125	-
Drehmoment	Stahl, galvanisch verzinkt	$T_{inst}$	[Nm]	20	25	45	90	160	200	-	300
beim Verankern	Nichtrostender Stahl A4, HCR	T <sub>inst</sub>	[Nm]	20	35	50	110	200	200	290	-
Durchgangsloch anzuschließend		d <sub>f</sub> ≤	[mm]	9	12	14	18	22	26	26	30



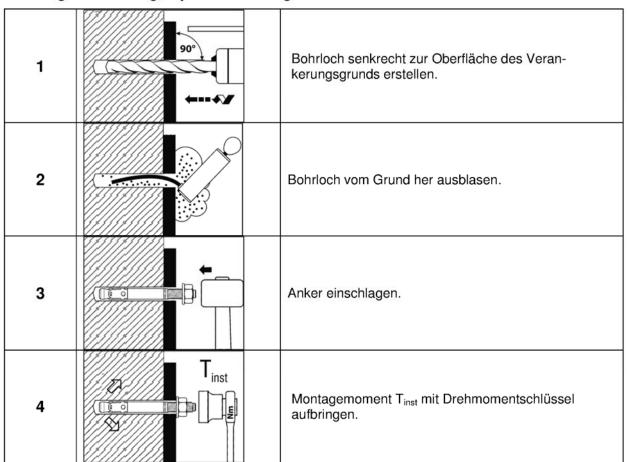
- effektive Verankerungstiefe h<sub>ef</sub>
   Mindestbauteildicke h<sub>min</sub>
   Anbauteildicke t<sub>fix</sub>

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Montage- und Dübelkennwerte, Option 1 Throughbolt



#### Montageanweisung, Option 1 Throughbolt



JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Montageanleitung, Option 1 Throughbolt



Tabelle 4: Standardbauteildicke und zugehörige minimale Achs- und Randabstände, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch ver	zinkt									
Mindestbauteildicke	h <sub>std</sub>	[mm]	100	120	140	170	200	230	-	250
gerissener Beton										
minimaler	S <sub>min</sub>	[mm]	40	45	60	60	95	100	-	125
Achsabstand	für c ≥	[mm]	70	70	100	100	150	180	-	300
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	40	45	60	60	95	100	-	180
Randabstand	für s ≥	[mm]	80	90	140	180	200	220	-	540
ungerissener Beto	n									
minimaler	Smin	[mm]	40	45	60	65	90	100	-	125
Achsabstand	für c ≥	[mm]	80	70	120	120	180	180	-	300
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	50	50	75	80	130	100	-	180
Randabstand	für s ≥	[mm]	100	100	150	150	240	220	-	540
Nichtrostender Stahl	I A4, HCF	₹								
Mindestbauteildicke	h <sub>std</sub>	[mm]	100	120	140	160	200	200	250	-
gerissener Beton										
minimaler	Smin	[mm]	40	50	60	60	95	180	125	-
Achsabstand	für c ≥	[mm]	70	75	100	100	150	180	125	-
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	40	55	60	60	95	180	125	-
Randabstand	für s ≥	[mm]	80	90	140	180	200	180	125	-
ungerissener Beto	n									
minimaler	Smin	[mm]	40	50	60	65	90	180	125	-
Achsabstand	für c ≥	[mm]	80	75	120	120	180	180	125	-
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	50	60	75	80	130	180	125	-
Randabstand	für s ≥	[mm]	100	120	150	150	240	180	125	-

Zwischenwerte dürfen interpoliert werden.

Tabelle 5: Mindestbauteildicke und zugehörige minimale Achs- und Randabstände, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch ver	zinkt und	l nichtr	ostender	Stahl A4	, HCR					
Mindestbauteildicke	$h_{min}$	[mm]	80	100	120	140	-	-	-	-
gerissener Beton										
minimaler	Smin	[mm]	40	45	60	70	-	-	-	-
Achsabstand	für c ≥	[mm]	70	90	100	160	-	-	-	-
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	40	50	60	80	-	-	-	-
Randabstand	für s ≥	[mm]	80	115	140	180	-	-	-	-
ungerissener Beto	n									
minimaler	S <sub>min</sub>	[mm]	40	60	60	80	-	-	-	-
Achsabstand	für c ≥	[mm]	80	140	120	180	-	-	-	-
minimaler	C <sub>min</sub>	[mm]	50	90	75	90	-	-	-	-
Randabstand	für s ≥	[mm]	100	140	150	200	-	-	-	-

Zwischenwerte dürfen interpoliert werden.

## JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Mindestbauteildicke, Minimale Achs- und Randabstände, Option 1 Throughbolt

Anhang 7



Tabelle 6: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt, Stahl verzinkt

Dübelgröße			M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	M27
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									
charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	16	25	3)	3)	3)
charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	25	35	3)	3)	3)
Spalten bei Standardbauteildicke De	er höhere der l	oeiden m	aßgeben	den Widers	stände aus	Fall 1 und	Fall 2 darf	angesetzt	werden.
Standardbauteildicke	h <sub>std</sub> ≥	[mm]	100	120	140	170	200	230	250
Fall 1									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	9 <sup>1)</sup>	12 <sup>1)</sup>	20 <sup>1)</sup>	30 <sup>1)</sup>	40 <sup>1)</sup>	3)	50 <sup>1)</sup>
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]				3 h <sub>ef</sub>			
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub>	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Fall 2									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	3)	3)	3)
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]		4	h <sub>ef</sub>		4,4 h <sub>ef</sub>	3 h <sub>ef</sub>	5 h <sub>ef</sub>
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]		2	h <sub>ef</sub>		2,2 h <sub>ef</sub>	1,5 h <sub>ef</sub>	2,5 h <sub>ef</sub>
Spalten bei Mindestbauteildicke									
Mindestbauteildicke	h <sub>min</sub> ≥	[mm]	80	100	120	140	-	-	-
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	-	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]		5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		2,5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
Erhöhungsfaktoren	C30/37	[-]				1,22			
für $N_{Bk,p}$ und $N_{Bk,sp}^0$ $\psi_C$	C40/50	[-]				1,41			
7. V.	C50/60	[-]				1,55			
Betonausbruch									
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	115	125
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]		•		3 h <sub>ef</sub>	•		
Randabstand	C <sub>cr,N</sub>	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Teilsicherheitsbeiwert <sub>VMn=</sub>	γ <sub>Msp</sub> =γ <sub>Mc</sub>	[-]				1,5			

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> Beim Nachweis gegen Spalten nach ETAG 001 Anhang C, ist in Gleichung (5.3) bei Einhaltung der zugehörigen Bauteilabmessungen für  $N^0_{Rk,p}$  der hier angegebenen Wert  $N^0_{Rk,p}$  zu verwenden ( $\psi_{ucr,N} = 1,0$ ).

<sup>3)</sup> Herausziehen ist nicht maßgebend

## JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt, Stahl verzinkt

Anhang 8

Die Werte  $s_{cr,sp}$  und  $c_{cr,sp}$  dürfen für Bauteildicken  $h_{min} < h < h_{std}$  (Fall 2) linear interpoliert werden  $(\psi_{h,sp}=1,0)$ .



Tabelle 7: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt, nichtrostender Stahl A4, HCR

Dübelgröße			М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24
Stahlversagen									
charakteristische Zugtragfähigkeit	$N_{Rk,s}$	[kN]	16	27	40	64	108	11	0
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]		1	,5		1,68	1,	5
Herausziehen									
charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	16	25	3)	3)	40
charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	25	35	3)	3)	3)
Spalten bei Standardbauteildicke Der höl	here der b	oeiden m	aßgebend	en Widerst	ände aus Fa	ll 1 und Fa	II 2 darf and	gesetzt werd	den.
Standardbauteildicke	h <sub>std</sub> ≥	[mm]	100	120	140	160	200	200	250
Fall 1									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	9 <sup>1)</sup>	12 <sup>1)</sup>	20 <sup>1)</sup>	30 <sup>1)</sup>	40 <sup>1)</sup>	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]			3 h <sub>ef</sub>			-	-
zugehöriger Randabstand	$c_{\text{cr,sp}}$	[mm]			1,5 h <sub>ef</sub>			-	-
Fall 2									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{Rk,sp}$	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	3)	3)	3)
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]	230	250	280	400	440	600	500
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]	115	125	140	200	220	300	250
Spalten bei Mindestbauteildicke									
Mindestbauteildicke	h <sub>min</sub> ≥	[mm]	80	100	120	140	-	-	-
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{Rk,sp}$	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	-	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		2,5	i h <sub>ef</sub>		-	-	-
Erhöhungsfaktoren	C30/37	[-]				1,22			
	C40/50	[-]				1,41			
	C50/60	[-]				1,55			
Betonausbruch									
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	100	125
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]				3 h <sub>ef</sub>			
Randabstand	$c_{\text{cr,N}}$	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mp} = \gamma_{Msp}$	-γмс	[-]				1,5			

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> Beim Nachweis gegen Spalten nach ETAG 001 Anhang C, ist in Gleichung (5.3) bei Einhaltung der zugehörigen Bauteilabmessungen für  $N^0_{\text{Rk,p}}$  der hier angegebenen Wert  $N^0_{\text{Rk,sp}}$  zu verwenden ( $\psi_{\text{ucr,N}} = 1,0$ ).

3) Herausziehen ist nicht maßgebend

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt, nichtrostender Stahl A4, HCR

Anhang 9

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Die Werte  $s_{cr,sp}$  und  $c_{cr,sp}$  dürfen für Bauteildicken  $h_{min} < h < h_{std}$  (Fall 2) linear interpoliert werden ( $\psi_{h,sp}$ = 1,0).



Tabelle 8: Verschiebung unter Zugbeanspruchung, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch verzinkt										
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	21,1	-	24
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	1,0	0,4	1,0	0,9	0,7	-	0,9
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[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
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,3	0,4	0,5	-	0,3
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	0,	8	1,4		0,8		-	1,4
Nichtrostender Stahl A	4,									
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	17,0	19,0	-
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,7	1,8	0,4	0,7	0,9	0,5	0,5	-
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,2	1,4	1,4	1,4	1,0	1,6	1,8	-
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	5,8	7,6	11,9	16,7	23,8	24,1	33,5	-
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	0,5	0,7	0,2	0,4	1,5	0,5	-
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,2	1,0	1,4	0,4	0,8	1,1	1,1	-

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Verschiebungen unter Zuglast, Option 1 Throughbolt

Anhang 10



Tabelle 9: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße				М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahlversagen ohn	e Hebelarm,	Stahl g	alvanis	ch verz	inkt						
charakteristische Quertragfähigkeit		$V_{Rk,s}$	[kN]	15	22	30	60	69	114	ı	169,4
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γ̃Ms	[-]		1,	,25		1,33	1,25	-	1,25
Stahlversagen ohn	e Hebelarm, l	Nichtro	stende	r Stahl	A4, HCF	ł					
charakteristische Quertragfähigkeit		$V_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	123	,6	ı
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γ̃Ms	[-]		1,	,25		1,4	1,	25	-
Stahlversagen mit	Hebelarm, St	ahl gal	vanisch	verzin	kt						
charakteristisches B	siegemoment	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	23	47	82	209	363	898	-	1331,5
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γMs	[-]		1,	25		1,33	1,25	-	1,25
Stahlversagen mit	Hebelarm, Ni	chtrost	tender S	Stahl A	4, HCR						
charakteristisches B	Siegemoment	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	26	52	92	233	454	785	,4	•
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γ̃Ms	[-]		1,	,25		1,4	1,	25	-
Betonausbruch au	f der lastabge	wandt	en Seite	e							
Faktor in Gleichung ETAG 001, Anhang		k	[-]				2,	0			
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γмср	[-]				1,	5			
Betonkantenbruch											
Dübellänge bei Ve	tahl galvanisch erzinkt	l <sub>f</sub>	[mm]	46	60	70	85	100	115	-	125
Ougrlact N	ichtrostender tahl A4, HCR	l <sub>f</sub>	[mm]	46	60	70	85	100	100	125	-
wirksamer Außendu	rchmesser	$d_{nom}$	[mm]	8 10 12 16 20 24 2							27
Teilsicherheitsbeiwe	ert	γмс	[-]				1,	5			

## Tabelle 10: Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch verzinkt										
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	8,6	12,6	17,1	34,3	36,8	64,9	-	96,8
zugehörige	$\delta_{\text{V0}}$	[mm]	2,3	2,2	2,2	4,0	1,8	3,5	-	3,6
Verschiebungen	$\delta_{\text{V}_{\infty}}$	[mm]	3,5	3,3	3,4	6,0	2,7	5,3	-	5,4
Nichtrostender Stahl A4, HC	R									
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	7,3	11,6	16,9	31,3	43,8	70	,6	-
zugehörige	$\delta_{V0}$	[mm]	3,2	4,4	5,2	6,5	2,9	2,	8	-
Verschiebungen	$\delta_{\text{V}\infty}$	[mm]	4,8	6,6	7,8	9,8	4,3	4,	2	-

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Verschiebungen unter Querlast, Option 1 Throughbolt

Anhang 11

Dübelgröße   Mate   M	ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anhang C, Option 1	M24/125 M24 A4	60 90 120 30 60 90 120 30 60 90 120		8,2 6,9 6,3 13,6 11,8 10,0 9,1 17,6 15,3 13,0 11,8	5 25,0 16,4 12,1 48,2 35,9 23,6 17,4 -   -   -		11,0 8,8	9,0 7,2 7,2 12,6 10,1 6,0 10,1 10,1 10,1		25,5 20,4	18,0 14,4 14,4 31,5 25,2 18,1 18,1 131,5 15,2 15,2 18,1 18,1 18,1 18,1 18,1 18,1 18,1 18				.00 mm
National	MAG	OLINI OLINI	90 120		5,2 4,4 4,0	7,8							4 x h <sub>ef</sub>	2 x h <sub>ef</sub>	nach Anhang 7	Anhang 7; c <sub>min</sub> ≥ ミ
NB   NB   NB   NB   NB   NB   NB   NB	70 M10	Z I M I Z	60 90 120		2,8 2,4 2,2	8,6 5,6 4,2										s <sub>min</sub> nach
NB   NB   NB   NB   NB   NB   NB   NB	MATO	OLIMI -	60 90 120		1,8 1,4 1,2	5,2 3,5 2,7							-			
Dübelgröße         Feuer-       R         widerstands-       [min]         charakteristische N <sub>Rk,s,fi</sub> VZ.         Tragfähigkeit in N <sub>Rk,p,fi</sub> VZ.         Tragfähigkeit in N <sub>Rk,p,fi</sub> VZ.         Beton C20/25 [kN]       A4 /         bis C50/60       HCR         Charakteristische charakteristische bis C50/60       VZ.         Tragfähigkeit in N Rk,p,fi       A4 /         Beton C20/25 [kN]       A4 /         Beton C20/60       Beton C20/25 [kN]         Beton C20/60       Beton C20/60         Beton C20/60       Beton C20/60         Beton C20/60       Beton C20/60		SIM -	60 90 120		,4 1,1 0,8 0,7	8 2,9 2,0 1,6							_			
		Dubeigroise	- stands- [min]	Stahlversagen	VZ.	A4 / HCR	Herausziehen	υ	N <sub>RK,p,fl</sub>	Betonversagen	c.	N <sup>O</sup> Rk,c,fi			Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung von einer Seite	Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung von mehr als einer Seite

Tabelle 12: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gestsenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt    Dübelgröße			90 120		19,0 18,6	1	-	9,0 68,0	1								
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anha Throughbolt    R	<b>1</b>	M27				,		2,0 6	1								
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anha Throughbolt    R	ptio					,		5,0 7;	1								
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anha Throughbolt    R	, O	44				7,4		6,0 7	5,5	Ü.	en:						
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anha Throughbolt    R	) gu	M24 /			15,0	23,6		17,0 4	75,1 5	werde	rechn						
	ıhar	125	09					18,0	14,3	chtigt	olgt be	)					
	ung I, Ar	M24 /	30						53,5 1	erücksi	wie fe						
	virk 001	_	120							11 be	st sich						
	einv ſAG	50			10,01	16,4		27,0	43,4	abelle	ng läs	)		hlen.			
	and,	M2	09		11,0	25,0		28,0	66,1	aus Ti	,uchur	120)		ojdwe			
	. Bra								88,8	0 Rk,c,fi é	anspr	<sup>ж,с</sup> (Р.		1,0 €			
	nter C5(		120			5 7,8		13,0	2 16,4	Vert N	andbe	$\times V_{\rm F}^0$		γ <sub>M,fi</sub>			
	g u bis	<i>M</i> 16				0 10,5		0 14,(		nde V	ter Bra	= 0,20		ert vor			
	hun/25/	_				5, 16,		0,	,5	gebe	un 09	70 RK,c,fi	ratur.	sbeiwe			
	C20									ır mal	: C50/	>	empe_	erheits			
	nsp ton	12	90 13							эр pur	25 bis		aler T	Siche			
	Bet	70 M				9,8		5,6	13,3	t 2,0 u	C20/	(06)	norm	ng ein			
in gerissenem und ungerissen Throughbolt         M8         M10           Feuer- widerstandsdauer [min]         30         60         90         120         30         60         90         120           Stahlversagen ohne Hebelarm- charakteristische V <sub>Rk.s.fl</sub> HCR         vz.         1,6         1,2         1,0         2,6         2,5         2,1         2,0           Stahlversagen mit Hebelarm- charakteristische M <sup>0</sup> R <sub>k.s.fl</sub> HCR         3,8         2,9         2,0         1,6         6,9         5,2         3,7         2,5         2,7         2,5           Stahlversagen mit Hebelarm- charakteristische M <sup>0</sup> R <sub>k.s.fl</sub> HCR         3,8         2,9         2,0         1,6         6,9         5,2         3,5         2,7         2,5         2,7         2,5         2,7         3,4         3,4         3,8         2,9         2,0         1,6         6,9         5,2         3,7         2,5         3,4         3,4         3,4         3,8         2,9         2,0         1,6         6,9         5,2         3,5         2,7         2,5         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4         3,4	em		30		3,8					د-Wer	Beton	360, F	25 bei	uchur			
Throughbolt	ser		120						5 3,4	s der l	eit in	730, F	C20/	anspi			
Feuer- Niderstandsdauer [min]  Stahlversagen ohne Hebelarm  Charakteristische V <sub>Rk.s.fl</sub> Biegemoment [NM]  Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite Nach Gleichung (5.6) der ETAG 001, Anhang C, 5.2.3.3  Betonkantenbruch  Der Ausgangswert V <sup>Rk.c.fl</sup> für die Charakteristische Trag  Weiter Sofern andere nationale Regelungen fehlen, wird für Br	eris	M10	26 09	İ	2,5	5,2 3,5		3,2 2,7	3,8 4,5	s mus	fähigk	PK,C (F	Beton	andbe			
	ung		30	1		_		e, 6	_				enen	für Br			
	nd									dten g C, E	tische	£,0=#	geriss	, wird			
	n E	M8			1,5 1,	6		1,6	2,9 2,	• <b>wan</b> \nhan	ıkteris	V <sup>0</sup> Rk,c,1	it im g	ehlen,			
	ene bolt			Ē	ο̈́	α, κ	۽	1,7	3,8	t <b>abge</b> 001,  ⁄	Chara		ähigke	igen f			
		Dübelgröße	andsdauer	Stahlversagen ohne Hebela	VRK.s.fi	N N N	Stahlversagen mit Hebelarn	M <sup>0</sup> Rk.s.fi	[Nm]	Betonausbruch auf der last: Nach Gleichung (5.6) der ETAG (	<b>Betonkantenbruch</b> Der Ausgangswert V <sup>n</sup> k.c.ரீ für die (		mit V <sup>o</sup> rk,c charakteristische Tragfä	Sofern andere nationale Regelun			
														$\neg$	۸ ۸	hana	12
ion 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS eristische Werte bei Querbeanspruchung Anhang 13										tion 1 T	nroual	ıbo	lt		AII	ııaııy	13



Tabelle 13: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt, Stahl verzinkt

Dübelgröße			M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	M27
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									
charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	16	25	3)	3)	3)
charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	25	35	3)	3)	3)
Spalten bei Standardbauteildicke Der höhere der beiden maßgebenden W	iderstände	aus Fa	all 1 und F	all 2 darf	angesetzt v	werden.			
Standardbauteildicke	h <sub>std</sub> ≥	[mm]	100	120	140	170	200	230	250
Fall 1									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{Rk,sp}$	[kN]	9 <sup>1)</sup>	12 <sup>1)</sup>	20 <sup>1)</sup>	30 <sup>1)</sup>	40 <sup>1)</sup>	3)	50 <sup>1)</sup>
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]				3 h <sub>ef</sub>			
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub>	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Fall 2									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{Rk,sp}$	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	3)	3)	3)
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		4	h <sub>ef</sub>		4,4 h <sub>ef</sub>	3 h <sub>ef</sub>	5 h <sub>ef</sub>
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]		2	h <sub>ef</sub>		2,2 h <sub>ef</sub>	1,5 h <sub>ef</sub>	2,5 h <sub>ef</sub>
Spalten bei Mindestbauteildicke									
Mindestbauteildicke	h <sub>min</sub> ≥	[mm]	80	100	120	140	-	1	1
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{Rk,sp}$	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	-	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		2,5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
Erhöhungsfaktoren	C30/37	[-]				1,22			
für N <sub>Rk,p</sub> und N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	C40/50	[-]				1,41			
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	C50/60	[-]				1,55			
Betonausbruch									
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	115	125
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]			· · · · · ·	3 h <sub>ef</sub>			
Randabstand	C <sub>cr,N</sub>	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Teilsicherheitsbeiwert γ <sub>Mp</sub> = γ <sub>M</sub>	и <sub>яр</sub> =үмс	[-]				1,5			

Beim Nachweis gegen Spalten nach CEN/TS 1992-4-4, ist in Gleichung (12) bei Einhaltung der zugehörigen Bauteilabmessungen für N<sup>0</sup><sub>Rk,c</sub> der hier angegebenen Wert  $N^0_{Rk,sp}$  zu verwenden ( $\psi_{ucr,N} = 1,0$ ).

3) Herausziehen ist nicht maßgebend

## JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt, Stahl verzinkt

Anhang 14

Die Werte  $s_{cr,sp}$  und  $c_{cr,sp}$  dürfen für Bauteildicken  $h_{min} < h < h_{std}$  (Fall 2) linear interpoliert werden  $(\psi_{h,sp} = 1,0)$ .



Tabelle 14: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt, nichtrostender Stahl A4, HCR

Dübelgröße			M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24
Stahlversagen									
charakteristische Zugtragfähigkeit	$N_{Rk,s}$	[kN]	16	27	40	64	108	11	0
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]		1	,5		1,68	1	,5
Herausziehen									
charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	16	25	3)	3)	40
charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	25	35	3)	3)	3)
Spalten bei Standardbauteildicke Der höhere der beiden maßgebenden \( \)	Widerstände	aus Fa	all 1 und I	Fall 2 dari	f angesetzt	t werden.			
Standardbauteildicke	h <sub>std</sub> ≥		100	120	140	160	200	200	250
Fall 1									
Charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	$N^0_{ Rk,sp}$	[kN]	9 <sup>1)</sup>	12 <sup>1)</sup>	20 <sup>1)</sup>	30 <sup>1)</sup>	40 <sup>1)</sup>	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]				h <sub>ef</sub>		-	-
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub>	[mm]			1,5	h <sub>ef</sub>		-	-
Fall 2									
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	3)	3)	3)
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]	230	250	280	400	440	600	500
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> <sup>2)</sup>	[mm]	115	125	140	200	220	300	250
Spalten bei Mindestbauteildicke									
Mindestbauteildicke	h <sub>min</sub> ≥	[mm]	80	100	120	140	-	-	-
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25	N <sup>0</sup> <sub>Rk,sp</sub>	[kN]	12 <sup>1)</sup>	16 <sup>1)</sup>	25 <sup>1)</sup>	35 <sup>1)</sup>	-	-	-
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]			h <sub>ef</sub>		-	-	-
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub> 2)	[mm]		2,5	h <sub>ef</sub>		-	-	-
Erhöhungsfaktoren	C30/37	[-]				1,22			
für $N_{Rk,p}$ und $N_{Rk,sp}^0$ $\psi_C$	C40/50	[-]				1,41			
	C50/60	[-]				1,55			
Betonausbruch									
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub> ≥	[mm]	46	60	70	85	100	100	125
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]				3 h <sub>ef</sub>			
Randabstand	C <sub>cr,N</sub>	[mm]				1,5 h <sub>ef</sub>			
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mp}$ =	$\gamma_{Msp} = \gamma_{Mc}$	[-]				1,5			

Beim Nachweis gegen Spalten nach CEN/TS 1992-4-4, ist in Gleichung (12) bei Einhaltung der zugehörigen Bauteilabmessungen für N<sup>0</sup><sub>Rk,c</sub> der hier angegebenen Wert  $N^0_{Rk,sp}$  zu verwenden ( $\psi_{uor,N} = 1,0$ ).

## JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt, nichtrostender Stahl A4, HCR

Anhang 15

Die Werte  $s_{cr,sp}$  und  $c_{cr,sp}$  dürfen für Bauteildicken  $h_{min} < h < h_{std}$  (Fall 2) linear interpoliert werden ( $\psi_{h,sp}$ = 1,0).

Herausziehen ist nicht maßgebend



Tabelle 15: Verschiebung unter Zugbeanspruchung, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			М8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch verzink	t									
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	21,1	-	24
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	1,0	0,4	1,0	0,9	0,7	1	0,9
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[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
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,3	0,4	0,5	-	0,3
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	0,	8	1,4		0,8		-	1,4
Nichtrostender Stahl A4,	HCR									
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,4	4,3	7,6	11,9	17,1	17,0	19,0	-
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,7	1,8	0,4	0,7	0,9	0,5	0,5	-
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,2	1,4	1,4	1,4	1,0	1,6	1,8	1
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	5,8	7,6	11,9	16,7	23,8	24,1	33,5	-
zugehörige	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	0,5	0,7	0,2	0,4	1,5	0,5	-
Verschiebungen	$\delta_{N\infty}$	[mm]	1,2	1,0	1,4	0,4	0,8	1,1	1,1	-

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Verschiebungen unter Zuglast, Option 1 Throughbolt

Anhang 16



Tabelle 16: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1
Throughbolt

Dübelgröße				M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahlversagen o	ohne Hebelarm, S	tahl gal	vanisch	verzink	ĸt						
charakteristische Quertragfähigkei		$V_{Rk,\mathfrak{s}}$	[kN]	15	22	30	60	69	114	-	169,4
Duktilitätsfaktor		$k_2$	[-]			1,	0			-	1,0
Teilsicherheitsbe	eiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1	,25		1,33	1,25	-	1,25
Stahlversagen o	ohne Hebelarm, N	lichtrost	ender S	Stahl A4	, HCR						
charakteristische Quertragfähigkei		$V_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	123	3,6	-
Duktilitätsfaktor		$k_2$	[-]				1,0				-
Teilsicherheitsbe	eiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1	,25		1,4	1,	,25	-
Stahlversagen r	mit Hebelarm, Sta	hl galva	nisch v	erzinkt							
charakteristische	s Biegemoment	M <sup>0</sup> <sub>Rk,s</sub>	[Nm]	23	47	82	209	363	898	-	1331,5
Teilsicherheitsbe	eiwert	γ <sub>Ms</sub>	[-]		1	,25		1,33	1,25	-	1,25
Stahlversagen r	mit Hebelarm, Nic	htroster	nder Sta	ahl A4, F	ICR						
charakteristische	s Biegemoment	${\sf M^0}_{\sf Rk,s}$	[Nm]	26	52	92	233	454	785	5,4	-
Teilsicherheitsbe	eiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1	,25		1,4	1,	,25	-
Betonausbruch	auf der lastabge	wandten	Seite								
Faktor in Gleichu CEN/TS 1992-4-		k <sub>3</sub>	[-]				2,	.0			
Teilsicherheitsbe	eiwert	γмср	[-]				1,	5			
Betonkantenbru	etonkantenbruch										
wirksame Dübellänge bei	Stahl galvanisch verzinkt	I <sub>f</sub>	[mm]	46	60	70	85	100	115	-	125
Querlast	Nichtrostender Stahl A4, HCR	l <sub>f</sub>	[mm]	46	60	70	85	100	100	125	-
wirksamer Außei	ndurchmesser	$d_{nom}$	[mm]	8	10	12	16	20	2	24	27
Teilsicherheitsbe	eiwert	γмс	[-]				1,	5			

#### Tabelle 17: Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt

Dübelgröße			M8	M10	70 M12	M16	M20	M24	125 M24	M27
Stahl galvanisch verzinkt										
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	8,6	12,6	17,1	34,3	36,8	64,9	-	96,8
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{\text{V0}}$	[mm]	2,3	2,2	2,2	4,0	1,8	3,5	-	3,6
_	$\delta_{V\infty}$	[mm]	3,5	3,3	3,4	6,0	2,7	5,3	-	5,4
Nichtrostender Stahl A4, HCR										
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	7,3	11,6	16,9	31,3	43,8	70	,6	-
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{V0}$	[mm]	3,2	4,4	5,2	6,5	2,9	2,	,8	-
_	$\delta_{\text{V}_{\infty}}$	[mm]	4,8	6,6	7,8	9,8	4,3	4,	,2	-

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, CEN/TS 1992-4,

Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt

Anhang 17



Charakt	;;	Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/ 60, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt	ristis(	che und	Wert Jung	te bei jeriss	Zug	'erte bei Zugbeanspruchung unter Brandeinwirkung Ingerissenem Beton C20/25 bis C50/ 60, CEN/TS 199	pruck n C2(	 J/25	unte bis C	er Br 350/	and 60,	ein	virkı 7TS	gur   1999	2-4,	Opti	<u>,                                    </u>	_			
teri	Dübelgröße			M8		M10		70 M12	M12		M16			M20	اه	Σ	M24/125 M24	5 M24	1 A4		M27		
istisc	Feuer- widerstandsdauer [min]	R r [min]	30 60	90	120 30	09	90 120	30 60	90 120	30	6 09	90 120	0 30	90	90 1	120 3	30 60	90	120	30	6 09	90 12	120
he	Stahlversagen							-				-			-		-			•	-	-	
Wer	charakteristische	NRK.s.fi	1,4 1,1	8,0	0,7 2,	1,8	1,4 1,2	3,2 2,8	2,4 2,2	0'9	5,2 4	4,4 4,0	9,4	8,2	6,9	6,3 13	13,6 11,8 10,0	3 10,0	9,1	17,6 1	15,3 13	13,0 11	11,8
te be	Tragfähigkeit		3,8 2,9	2,0	1,6 6,	6,9 5,2 3,	3,5 2,7	11,5 8,6	5,6 4,2	21,5	16,0 10,5	3,5 7,8	33,5	25,0	16,4	12,1 48	48,2 35,9	23,6	17,4	1			
ei Z	Herausziehen																						
d Option 1 ugbeanspr TS 1992-4,	charakteristische Tragfähigkeit in Beton C20/25 bis C50/60	VZ. N <sub>Rk,p,fl</sub> ——— [KN] A4 / HCR	1,3		1,0	ر ق	£ 8,	4,0	3,2		6,3	5,0	0	0,6	17	2,7	11,0 9,0 / 12,6 <sup>1)</sup>	3 2,6 <sup>1)</sup>	8,8 7,2 / 10,1	<del>-</del>	12,6	10	0,1
ucł	Betonversagen			1	1		-		-	1		┨	┨		1	1						ł	Г
nung	charakteristische	VZ.															25,	,5	20, 4				
	Tragfähigkeit in Beton C20/25 bis C50/60	N <sup>º</sup> Rk,c,fi [KN] A4 / HCR	2,6		۲, ۲,	5,0	4,0	7,4	5,9		12,0	9,6	"0	18,0	Τ-	14,4	18,1 / 31,5 <sup>1)</sup>	1,51)	14,4 / 25,2	m	31,5	25	25,2
	Achsabstand	Scr,N,fi			-						4	4 x h <sub>ef</sub>	-										
olt	Randabstand	Ccr,N,fi									2)	x h <sub>ef</sub>											
	Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung einer Seite	nd nter nung von									nach Anhang 7	nhang	7 6										
An	Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung von mehr als einer Seite	nd nter nung sr Seite							Smin	nach ,	s <sub>min</sub> nach Anhang 7; c <sub>min</sub> ≥ 300 mm	y 7; c <sub>r</sub>	ا ا ا	00 mr	<sub>_</sub>								
hang	Teilsicherheits- beiwert	γм,fi [-]									•	1,0											
18	<sup>1)</sup> Nur 125 M24 A4																						

		90 120		19,0 18,6	1		47,0 46,0 75,0 72,0 69,0 68,0	-		02-4-1 Anhang D, D.3.2.2 ist der k-Wert gleichzusetzen mit dem Wert k₃ für Normaltemperatur und der maßgebende Wert						
	M27	09		19,8	,		72,0 6	1		ebend						
_		30		20,6	,		75,0	1		maßg						
uo	A4	120	1	14,0	17,4		46,0	55,5		d der		nen:				
Opti	M24	06		15,0 14,0	23,6		47,0	75,1		tur un		erechi				
-4, (	M24 / 125 M24 A4	09		15,0	35,9		48,0	114,3		npera		olgt b				
ung 992	M24	30		16,0	48,2		50,0	153,5 114,3 75,1		malter		wie 1				
virk IS 1		120	1	10,0				32,1		ır Norı		st sicł				
einv EN/1	ရ	06		11,0 10,0 10,0	25,0 16,4 12,1		29,0 28,0 27,0 26,0	43,4		tk₃ fü		ng läs				
anda, , CE	M20	09		11,0	25,0		28,0	66,1		י Werl		ruchui	120)			
Bra 3/60		30		11,0	33,5			8,88		it derr		anspi	<sup>ж</sup> .е ( <b>Р</b> .			
Verte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, CEN/TS 1992-4, Option 1		120		6,4	5 7,8		15,0 14,0 14,0 13,0	2 16,4		zen m		andbe	$V^0_{Rk,c,fl} = 0,20 \times V^0_{Rk,c} (R120)$		1,0	
g uı bis	M16	06		6,5	0 10,5		0 14,0	9 22,2		zusetz		ter Br	= 0,20			
hun //25	[	09 (	-	0 6,8	21,5 16,0 10,5		0,14,(	5 33,9		gleich		.un 09	PRk,c,fi	ratur.		
rucl C20		20 30	ł	3,4 7,0	4,2		5,3 15	6,5 45,5		Wert (		, C50/	<i>&gt;</i>	edwe		
nsp ton	12	90 120		3,5 3	5,6 4		5,4 5	8,8		der k-		25 bis		aler		
bea Be	70 M12	09		3,6	8,6		5,6	13,3		2 ist		C20	(06)	norm		
uer		30		3,8	11,5		5,9	17,9		D.3.3		Betor	R60, F	Sp pe		
ei Q		90 120		1 2,0	5 2,7		7 2,5	5 3,4		ıng D,		eit in	R30, F	C 20		
ie b	M10	)6 09		2,5 2,1	5,2 3,5		3,2 2,7	9,0 6,8 4,5	o)	Anha		yfähigl	, RK,C (	Betor		
Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung 1 ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, CEN/TS 1992		90		2,6 2,5	6,9 5,2		3,3		Seite	92-4-1		e Traç	$V_{Rk,c,f}^0 = 0.25 \times V_{Rk,c}^0$ (R30, R60, R90)	enen		
		90 120	-	1,0	2,0 1,6		1,1	1 1,6	dten	rs 19(		stisch	."u = u."	geriss		
liscl	M8	)6 09	1	1,5 1,	2,9		1,6 1,2	2,9 2,1	ewan	CEN/1 gen.		akteri	<b>V</b> Rk,c	eit iii		
rist ene bolt		30	arm	1,6	3,8	Ē	1,7	3,8	tabg	) der ( sichtig		Char		anigk		
Charakteristische ' in gerissenem und Throughbolt			lepel	VZ.	A4 / HCR	mit Hebelarm	VZ.	A4/ HCR	er las	nd D.7 serück		für die	ı	ragi		
har h ge		R [min]	hne h	V <sub>Rk.s.fi</sub>	Z Z	it He	M <sup>0</sup> Rk,s,fi	[Nm]	auf de	D.6 ur  8 zu t	등	/ <sup>0</sup> Rk,c,fi		tische	γм,fi [-]	
			en o			en m			uch 8	igen (	Jbruc	wert \	:	akteris	λ	
9 19	röße	ıdsda	rsag	ristisc	ıfähig	rsag	ristisc	ment	usbr	eichur us Tat	antei	gangs		cnare	heits-	
Tabelle 19:	Dübelgröße	Feuer- widerstandsdauer	Stahlversagen ohne Hebelarm	charakteristische	Quertragfähigkeit [kN]	Stahlversagen	charakteristische	Biegemoment	Betonausbruch auf der lastabgewandten	Nach Gleichungen (D.6 und D.7) der CEN/TS 199 $N_{\rm Pk.c,f}^{\rm a}$ aus Tabelle 18 zu berücksichtigen.	Betonkantenbruch	Der Ausgangswert Vorkenfür die Charakteristische Tragfähigkeit in Beton C20/25 bis C50/60 unter Brandbeanspruchung lässt sich wie folgt berechnen:	Ç	mit V Rk.c charakteristische Tragranigkeit im gerissenen Beton C20/25 bei normaler Temperatur. 	Teilsicherheits beiwer	
Tal	اق	Fel	क्र	cha	ğ	र्छ	cha	Bie	å	Z Z	Be	Ğ	•	Ē	Teilsich beiwer	
JCP Option 1 Th	rou	ghbo	lt u	nd O	ptio	n 1	Thro	ughl	oolt	ITS						

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung

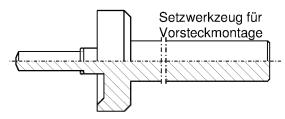
unter Brandeinwirkung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt



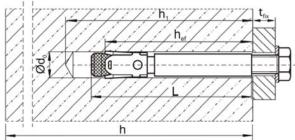
#### **Einbauzustand Bolzenanker Option 1 Throughbolt ITS**

# Montageart V Vorsteckmontage

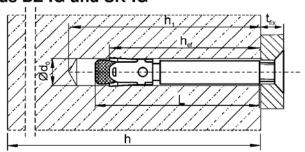
Konusbolzen Option 1 Throughbolt ITS wird zuerst in das Bohrloch gesetzt. Das Anbauteil liegt an der Schraube oder der Gewindestange an.



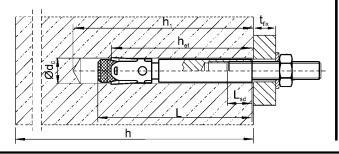
# Option 1 Throughbolt ITS S bestehend aus BZ-IG und S-IG



Option 1 Throughbolt ITS SK bestehend aus BZ-IG und SK-IG



Option 1 Throughbolt ITS B bestehend aus BZ-IG und MU-IG

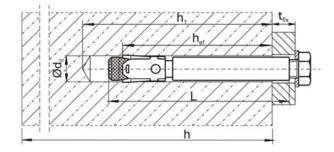


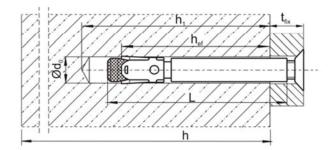
# Montageart D Durchsteckmontage

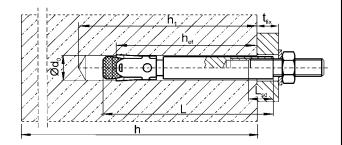
Konusbolzen Option 1 Throughbolt ITS wird durch das Durchgangsloch im Anbauteil gesetzt. Das Anbauteil liegt am Konusbolzen Option 1 Throughbolt ITS an.

> Setzwerkzeug für Durchsteckmontage









JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Einbauzustand Bolzenanker, Option 1 Throughbolt ITS



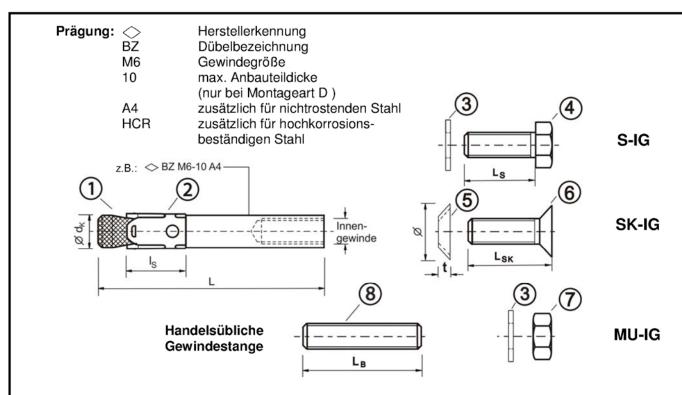


Tabelle 20: Dübelabmessungen, Option 1 Throughbolt ITS

nusbolzen mit engewinde ntageart V ntageart D eizhülse erlegscheibe	Ø d <sub>k</sub>	7,9 50	9,8 62	11,8 70	15,7
ntageart D eizhülse	L L		62	70	
eizhülse	L	FO . +		70	86
		50 + t <sub>fix</sub>	62 + t <sub>fix</sub>	$70 + t_{fix}$	86 + t <sub>fix</sub>
orlogechoibo	l <sub>s</sub>	14,5	18,5	22,0	24,3
enegacheibe			siehe Ta	abelle 21	
hskantschraub	e Schlüsselweite	10	13	17	19
ntageart V	L <sub>S</sub>	t <sub>fix</sub> + (13 bis 21)	t <sub>fix</sub> + (17 bis 23)	t <sub>fix</sub> + (21 bis 25)	t <sub>fix</sub> + (24 bis 29)
ntageart D	L <sub>S</sub>	14 bis 20	18 bis 22	20 bis 22	25 bis 28
kscheibe	Ø Senkung	17,3	21,5	25,9	30,9
inscricibe	t	3,9	5,0	5,7	6,7
ıkschraube	Antrieb	Torx T30	Torx T45 (Stahl vz.) T40 (Edelstahl A4, HCR)	Innensechskant 6 mm	Innensechskant 8 mm
ntageart V	L <sub>SK</sub>	t <sub>fix</sub> + (11 bis 19)	t <sub>fix</sub> + (15 bis 21)	$t_{fix}$ + (19 bis 23)	t <sub>fix</sub> + (21 bis 27)
ntageart D	L <sub>SK</sub>	16 bis 20	20 bis 25	25	30
		10	10	47	10
hskantmutter	Schlüsselweite	10	13	17	19
'n	tageart V tageart D	tageart V L <sub>SK</sub>	Antrieb Torx T30 tageart V $L_{SK}$ $t_{fix}$ + (11 bis 19) tageart D $L_{SK}$ 16 bis 20	Antrieb Antrieb Torx Torx T45 (Stahl vz.) T30 T40 (Edelstahl A4, HCR) tageart V $ L_{SK}                                    $	Antrieb Torx T45 (Stahl vz.) Innensechskant T30 T40 (Edelstahl A4, HCR) tageart V $L_{SK}$ $t_{fix}$ + (11 bis 19) $t_{fix}$ + (15 bis 21) $t_{fix}$ + (19 bis 23) tageart D $L_{SK}$ 16 bis 20 20 bis 25 25

Ausführung gemäß Spezifikation (Tabelle 21)

Maße in mm

## JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

## Dübelabmessungen, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 21



## Tabelle 21: Benennung und Werkstoffe, Option 1 Throughbolt ITS

Nr.	Teil	Stahl, galvanisch verzinkt ≥ 5 μm nach EN ISO 4042	Nichtrostender Stahl A4	Hochkorrosions- beständiger Stahl HCR
1	Konusbolzen Option 1 Throughbolt ITS mit Innengewinde	Automatenstahl, Konus kunststoff- beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4404, 1.4571, 1.4362, EN 10088, Konus kunststoffbeschichtet	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, Konus kunststoffbeschichtet
2	Spreizhülse Option 1 Throughbolt ITS	Nichtrostender Stahl, Werkstoff Nr. 1.4301, 1.4303, EN 10088	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088
3	Unterlegscheibe S-IG / MU-IG nach DIN EN 7089 oder DIN EN 7093 oder DIN EN 7094	Stahl, EN 10025-2	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088
4	Sechskantschraube S-IG	Stahl, Festigkeitsklasse 8.8, EN ISO 898-1, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet
5	Senkscheibe SK-IG	Stahl, EN 10083-2	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4404, 1.4571, EN 10088, verzinkt, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, verzinkt, beschichtet
6	Senkschraube SK-IG	Stahl, Festigkeitsklasse 8.8, EN ISO 898-1, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet
7	Sechskantmutter MU-IG	Stahl, Festigkeitsklasse 8, EN ISO 898-2, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506, beschichtet
8	Handelsübliche Gewindestange	Festigkeitsklasse 8.8, EN ISO 898-1 A <sub>5</sub> > 8 % Duktilität	Werkstoff Nr. 1.4401, 1.4571, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506	Werkstoff Nr. 1.4529, 1.4565, EN 10088, Festigkeitsklasse 70, EN ISO 3506

ICD Ontion 1	Thuairabhalt	und Ontion 1	Throughbolt ITS
JCP Oblion i	i inrouanboit	una Oblion i	Throughboil 115

Benennung und Werkstoffe, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 22



Tabelle 22: Montage- und Dübelkennwerte, Option 1 Throughbolt ITS

Dübelgröße				М6	М8	M10	M12
Effektive Verankerungstiefe		h <sub>ef</sub>	[mm]	45	58	65	80
Bohrernenndurchmesser		$d_0$	[mm]	8	10	12	16
Bohrerschneidendurchmesser		$d_{\text{cut}} \leq$	[mm]	8,45	10,45	12,5	16,5
Bohrlochtiefe		$h_1 \geq$	[mm]	60	75	90	105
Einschraubtiefe der Gewindestange	!	$L_{sd}^{(2)} \geq$	[mm]	9	12	15	18
Duck many many hairs Varianteem		S	[Nm]	10	30	30	55
Drehmoment beim Verankern, Stahl galvanisch verzinkt	$T_{inst}$	SK	[Nm]	10	25	40	50
Starii gaivarii3617 verziiikt		В	[Nm]	8	25	30	45
Drehmoment beim Verankern,		S	[Nm]	15	40	50	100
nichtrostender Stahl A4 und hoch-	$T_{inst}$	SK	[Nm]	12	25	45	60
korrosionsbeständiger Stahl HCR		В	[Nm]	8	25	40	80
Montageart V							
Durchgangsloch im Anbauteil		$d_{f} \leq$	[mm]	7	9	12	14
		S	[mm]	1	1	1	1
Anbauteildicke	$t_{fix} \ge$	SK	[mm]	5	7	8	9
		В	[mm]	1	1	1	1
Montageart D							
Durchgangsloch im Anbauteil		$d_{f} \leq$	[mm]	9	12	14	18
2	55	S	[mm]	5	7	8	9
Anbauteildicke 1)	$t_{fix} \ge$	SK	[mm]	9	12	14	16
		В	[mm]	5	7	8	9

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> Die Anbauteildicke kann bis zu dem Wert für Vorsteckmontage reduziert werden, wenn die Querlast mit Hebelarm nach Gleichung (5.5), ETAG 001, Anhang C bemessen wird.

2) siehe Anhang 21



Setzkontrolle bei Vorsteckmontage V:

Der Dübel ist mit dem Setzwerkzeug richtig ins Bohrloch eingetrieben, wenn das Setzwerkzeug auf der Betonoberfläche eine sichtbare Markierung erzeugt.

Tabelle 23: Mindestbauteildicke und zugehörige minimale Achs- und Randabstände, Option 1 Throughbolt ITS

0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	9					
Dübelgröße			М6	М8	M10	M12
Mindestbauteildicke	h <sub>min</sub>	[mm]	100	120	130	160
gerissener Beton						
Minimaler Achsabstand	S <sub>min</sub>	[mm]	50	60	70	80
	für c ≥	[mm]	60	80	100	120
Minimaler Randabstand	C <sub>min</sub>	[mm]	50	60	70	80
	für s ≥	[mm]	75	100	100	120
ungerissener Beton						
Minimaler Achsabstand	S <sub>min</sub>	[mm]	50	60	65	80
	für c ≥	[mm]	80	100	120	160
Minimaler Randabstand	C <sub>min</sub>	[mm]	50	60	70	100
	für s ≥	[mm]	115	155	170	210

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Montage- und Dübelkennwerte, Mindestbauteildicke, Minimale Achs- und Randabstände, Option 1 Throughbolt ITS



# Montageanweisung Vorsteckmontage, Option 1 Throughbolt ITS Bohrloch senkrecht zur Oberfläche des Verankerungsgrunds erstellen. 2 Bohrloch vom Grund her ausblasen. 3 Setzwerkzeug in Anker hineinstecken. Anker mit Hilfe des Setzwerkzeugs einschlagen. Einschraubtiefe durch Überstand (K) der Schraube 5 prüfen. Montagemoment T<sub>inst</sub> mit Drehmomentschlüssel 6 aufbringen.

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Montageanleitung Vorsteckmontage, Option 1 Throughbolt ITS



# Montageanweisung Durchsteckmontage, Option 1 Throughbolt ITS Bohrloch senkrecht zur Oberfläche des Verankerungsgrunds erstellen. 2 Bohrloch vom Grund her ausblasen. 3 Setzwerkzeug in Anker hineinstecken. **BZ-IGS BZ-IGS** Anker mit Hilfe des Setzwerkzeugs einschlagen. 5 Schraube eindrehen. $\mathbf{T}_{\mathsf{INST}}$ Montagemoment T<sub>inst</sub> mit Drehmomentschlüssel 6 aufbringen.

JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS
---

Montageanleitung Durchsteckmontage, Option 1 Throughbolt ITS



Tabelle 24: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt ITS

Dübelgröße			М6	M8	M10	M12
Stahlversagen						
Charakteristische Zugtragfähigkeit, Stahl galvanisch verzinkt	$N_{Rk,s}$	[kN]	16,1	22,6	26,0	56,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1	,5	
Charakteristische Zugtragfähigkeit nichtrostender Stahl A4 und hoch- korrosionsbeständiger Stahl HCR	$N_{Rk,s}$	[kN]	14,1	25,6	35,8	59,0
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	87	
Herausziehen						
Charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	12	20
Herausziehen und Spalten (für	minimale Ach	s- und P	andabstände	e)		
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	9	12	16	25
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]		3	h <sub>ef</sub>	•
zugehöriger Randabstand	$c_{cr,sp}$	[mm]		1,5	h <sub>ef</sub>	
Herausziehen und Spalten (für	maximale Tra	gfähigke	eit)			
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	20	30
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]		5	h <sub>ef</sub>	
zugehöriger Randabstand	$C_{cr,sp}$	[mm]		2,5	h <sub>ef</sub>	
Erhöhungsfaktor für N <sub>RK,p</sub> für	C30/37	[-]		1,	22	
	ψ <sub>C</sub> <u>C40/50</u>	[-]		1,	41	
Beton	C50/60	[-]		1,:	55	
Betonausbruch					T	T
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub>	[mm]	45	58	65	80
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]			h <sub>ef</sub>	
Randabstand	$C_{cr,N}$	[mm]		1,5	h <sub>ef</sub>	
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{M}$	$_{\rm p}=\gamma_{\rm Msp}=\gamma_{\rm Mc}$	[-]		1	,8	

#### Tabelle 25: Verschiebung unter Zugbeanspruchung

Dübelgröße			М6	M8	M10	M12
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,0	3,6	4,8	8,0
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	0,6	0,8	1,0
Zugenonge Verschiebungen	$\delta_{N\!\infty}$	[mm]	0,8	0,8	1,2	1,4
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	4,8	6,4	8,0	12,0
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,8
zugenonge verschlebungen	$\delta_{N\!\infty}$	[mm]	0,8	0,8	1,2	1,4

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C,

Verschiebung unter Zugbeanspruchung, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 26



Tabelle 26: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt ITS

Dübelgröße			М6	М8	M10	M12
Option 1 Throughbolt ITS Stahl						
galvanisch verzinkt						
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont				1		
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,8	6,9	10,4	25,8
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont						
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,1	7,6	10,8	24,3
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag	•					
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	12,2	30,0	59,8	104,6
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag	geart D					
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	36,0	53,2	76,0	207
Teilsicherheitsbeiwert für						
V <sub>Rk,s</sub> (Montageart V, D) und	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	,25	
M <sup>0</sup> <sub>Rk,s</sub> (Montageart V, D)						
Option 1 Throughbolt ITS nichtroste		I A4 unc	hochkorro	sionsbestä	ındiger Stah	HCR
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont						
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,7	9,2	10,6	23,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	,25	
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont	ageart D					
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	7,3	7,6	9,7	29,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	,25	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag						
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	10,7	26,2	52,3	91,6
Teilsicherheitsbeiwert	γ <sub>Ms</sub>	[-]		1.	,56	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag	•	1			<i>,</i>	
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	28,2	44,3	69,9	191,2
Teilsicherheitsbeiwert	γMs	[-]	,	1,	,25	,
Betonausbruch auf der lastabgewan	•	· ·				
Faktor in Gleichung (5.6)	L,	[ ]	4 E	1 E	2.0	2.0
ETAG 001, Anhang C, 5.2.3.3	k	[-]	1,5	1,5	2,0	2,0
Teilsicherheitsbeiwert	γMcp <sup>1)</sup>	[-]		1	,5	
Betonkantenbruch						
wirksame Dübellänge bei Querlast	l <sub>f</sub>	[mm]	45	58	65	80
wirksamer Außendurchmesser	d <sub>nom</sub>	[mm]	8	10	12	16
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Mc}$	[-]		1	,5	

#### Tabelle 27: Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt ITS

Dübelgröße			М6	М8	M10	M12
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	4,2	5,3	6,2	16,9
Zugehörige Verschiebung	$\delta_{V0}$	[mm]	2,8	2,9	2,5	3,6
	δ <sub>V</sub> ∞	[mm]	4,2	4,4	3,8	5,3

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, ETAG 001, Anhang C, Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 27

_		120		1,8	4,0		4,0		8,2					
on 1	M12	06		2,2	5,7									
Opti	Σ	09		2,9	9,2		5,0		10,3					
ر ر		30		3,7	12,6									pfohle
han		120		1,3	2,7		2,4		4,9					,0 em
ing 1, Ar	0	06		1,5	3,9								mm.	۱۰٫ <sub>۴</sub> = 1
virku 3 00-	M10	09		2,0	6,3		3,0		6,1				> 300	γν uo/
leinw ETA(		30		2,5	8,7					ef	ef	ang 23	S; C <sub>min</sub>	wert v
krand /60, E		120		8,0	1,3		1,8		3,7	$4 \times h_{ef}$	$2 \text{ x h}_{\text{ef}}$	nach Anhang 23	s <sub>min</sub> nach Anhang 23; c <sub>min</sub> ≥ 300 mm.	eitsbe
ter B C50	M8	06		6,0	2,1							пас	th Anh	cherh
g un 5 bis	Σ	09		1,2	3,8		2,3		4,6				<sub>iin</sub> nac	ein Sid
:hun 20/25		30		1,4	5,4								ς	) bunt
pruc		120		0,4	0,5		1,0		2,0					spruck
eans Betc	<u>_</u> (	06		0,5	1,0									lbean
Zugb nem	M6	09		9,0	1,9		1,3		2,4					Branc
bei Z risse		30		0,7	2,9									ird für
Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt ITS		R [min]		Stahl galv. verzinkt	Stahl A4 / HCR		N <sub>Rs.p.fi</sub> [KN]		N <sup>0</sup> Rk,c,fi [KN]	S <sub>cr,N,fi</sub>	Ccr,N,fi	abstände unter einer Seite	abstände unter mehr als einer	egelungen fehlen, wird für Brandbeanspruchung ein Sicherheitsbeiwert von ۲۸۱٫۴ = 1,0 empfohlen.
Tabelle 28: Charakteristisch in gerissenem u Throughbolt ITS	Dübelgröße	Feuerwiderstandsdauer	Stahlversagen:	Charakteristische N <sub>Rksfi</sub>	Tragfähigkeit [kN]	Herausziehen:	charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25 bis C50/60	Betonversagen:	charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25 bis C50/60	Achsabstand	Randabstand	Minimale Achs- und Randabstände Brandbeanspruchung von einer Seif	Minimale Achs- und Randabstände Brandbeanspruchung von mehr als Seite	Sofern andere nationale Regelunge
JCP Option	1 Ti	rough	ıbol	t und	Option	า 1	Throug	hbo	olt ITS					
Charakteris unter Brand									on 1 T	hro	ughl	oolt ITS		nang 28

Dübelgröße:			Σ	M6			Σ	M8			Σ	M10			M12	8	
Feuerwiderstandsdauer	R [min]	30	09	06	120	30	09	06	120	30	09	06	120	30	09	06	120
Stahlversagen ohne Hebelar	belarm:																
charakteristische V <sub>ever</sub>	Stahl galv. verzinkt	2,0	9,0	0,5	0,4	1,4	1,2	6,0	0,8	2,5	2,0	1,5	6,1	3,7	2,9	2,2	1,8
Tragfähigkeit [kN]		2,9	6,1	1,0	0,5	5,4	3,8	2,1	1,3	8,7	6,3	3,9	2,7	12,6	9,2	5,7	4,0
Stahlversagen mit Hebelarm	larm:																
charakteristisches M <sup>0</sup> Rks.fi	Stahl	0,5	0,4	0,4	6,0	1,4	1,2	6,0	8,0	3,3	2,6	2,0	1,6	2,7	4,6	3,4	2,8
Biegemoment [Nm]	A4 / HCR	2,2	1,5	2,0	0,4	5,5	3,9	2,2	1,3	11,2	8,1	5,1	3,5	19,6	14,3	8,9	6,2

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung

unter Brandeinwirkung, ETAG 001, Anhang C, Option 1 Throughbolt ITS

Nach Gleichung (5.6) der ETAG 001, Anhang C, 5.2.3.3 muss der k-Wert nach Tabelle 26 und der maßgebende Wert N<sup>P<sub>RkGff</sub></sup> aus Tabelle 28 berücksichtigt werden.

Betonkantenbruch:

Der Ausgangswert V<sup>0</sup> Rkolf für die charakteristische Tragfähigkeit in Beton C20/25 bis C50/60 unter Brandbeanspruchung lässt sich wie folgt berechnen:

$$V_{Bk,c,fi}^0 = 0.25 \times V_{Bk,c}^0$$
 (R30, R60, R90)

, R60, R90) 
$$V^{0}_{Rk,c,fi} = 0,20 \times V^{0}_{Rk,c} \; (R120)$$

mit  $V^0_{\,\mathrm{R},\mathrm{c}}$  charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25 bei normaler Temperatur.

Sofern andere nationale Regelungen fehlen, wird für Brandbeanspruchung ein Sicherheitsbeiwert von  $\gamma_{M,fl}=1,0$  empfohlen.



Tabelle 30: Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1
Throughbolt ITS

Dübelgröße			M6	M8	M10	M12	
Stahlversagen				•			
Charakteristische Zugtragfähigkeit, Stahl galvanisch verzinkt	$N_{Rk,s}$	[kN]	16,1	22,6	26,0	56,6	
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1	,5		
Charakteristische Zugtragfähigkeit nichtrostender Stahl A4 und hoch- korrosionsbeständiger Stahl HCR	$N_{Rk,s}$	[kN]	14,1	25,6	35,8	59,0	
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	87		
Herausziehen							
Charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	5	9	12	20	
Herausziehen und Spalten (für mir	nimale Ach	s- und R	Randabständ	e)			
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	9	12	16	25	
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]		3	h <sub>ef</sub>	•	
zugehöriger Randabstand	C <sub>cr,sp</sub>	[mm]					
Herausziehen und Spalten (für ma	aximale Tra	ıgfähigke	eit)				
Charakteristische Tragfähigkeit im ungerissenen Beton C20/25	$N_{Rk,p}$	[kN]	12	16	20	30	
zugehöriger Achsabstand	S <sub>cr,sp</sub>	[mm]		5 h <sub>ef</sub>			
zugehöriger Randabstand	$c_{cr,sp}$	[mm]		2,5	i h <sub>ef</sub>		
Erhöhungsfaktor für N <sub>RK,p</sub> für	C30/37	[-]		1,	22		
gerissenen und ungerissenen ψ <sub>C</sub>	C40/50	[-]		1,	41		
Beton	C50/60	[-]		1,	55		
Betonausbruch							
effektive Verankerungstiefe	h <sub>ef</sub>	[mm]	45	58	65	80	
Faktor für gerissenen Beton	k <sub>cr</sub>	[-]		7,	2		
Faktor für ungerissenen Beton	k <sub>ucr</sub>	[-]		10	•		
Achsabstand	S <sub>cr,N</sub>	[mm]			h <sub>ef</sub>		
Randabstand	$\mathbf{c}_{cr,N}$	[mm]		1,5	h <sub>ef</sub>		
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mp} =$	$\gamma_{Msp} = \gamma_{Mc}$	[-]		1	,8		

## Tabelle 31: Verschiebung unter Zugbeanspruchung

Dübelgröße			М6	М8	M10	M12
Zuglast im gerissenen Beton	N	[kN]	2,0	3,6	4,8	8,0
zugehärige Verechiebungen	$\delta_{\text{N0}}$	[mm]	0,6	0,6	0,8	1,0
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{N_{\infty}}$	[mm]	0,8	0,8	1,2	1,4
Zuglast im ungerissenen Beton	N	[kN]	4,8	6,4	8,0	12,0
zugehörige Verschiebungen	$\delta_{N0}$	[mm]	0,4	0,5	0,7	0,8
Zugenonge verschlebungen	$\delta_{N^{\infty}}$	[mm]	0,8	0,8	1,2	1,4

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung, CEN/TS 1992-4,

Verschiebung unter Zugbeanspruchung, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 30



Tabelle 32: Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, CEN/TS 1992-4, Option 1
Throughbolt ITS

Dübelgröße			М6	M8	M10	M12
Option 1 Throughbolt ITS Stahl galva	anisch ver	zinkt			•	•
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont	ageart V					
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,8	6,9	10,4	25,8
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont	ageart D					
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,1	7,6	10,8	24,3
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag	geart V					
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	12,2	30,0	59,8	104,6
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag						
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	36,0	53,2	76,0	207
Teilsicherheitsbeiwert für V <sub>Rk,s</sub> (Montageart V, D) und M <sup>0</sup> <sub>Rk,s</sub> (Montageart V, D)	γмѕ	[-]		1,	25	
Duktilitätsfaktor	k <sub>2</sub>	[-]		1	,0	
Option 1 Throughbolt ITS nichtroste	nder Stah	A4 und	l hochkorro	sionsbestä	ndiger Stah	HCR
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont	ageart V					
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	5,7	9,2	10,6	23,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{\sf Ms}^{-1)}$	[-]		1,	25	
Stahlversagen ohne Hebelarm, Mont						
Charakteristische Quertragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	7,3	7,6	9,7	29,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}^{-1)}$	[-]		1,	25	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag	geart V					
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	10,7	26,2	52,3	91,6
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	56	
Stahlversagen mit Hebelarm, Montag						
Charakteristische Biegemomente	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	28,2	44,3	69,9	191,2
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms}$	[-]		1,	25	
Duktilitätsfaktor	k <sub>2</sub>	[-]		1	,0	
Betonausbruch auf der lastabgewan	dten Seite	,				
Faktor in Gleichung (16) CEN/TS 1992-4-4, 6.2.2.3	$k_3$	[-]	1,5	1,5	2,0	2,0
Teilsicherheitsbeiwert	γмср	[-]		1	,5	
Betonkantenbruch						
wirksame Dübellänge bei Querlast	l <sub>f</sub>	[mm]	45	58	65	80
wirksamer Außendurchmesser	$d_{nom}$	[mm]	8	10	12	16
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Mc}$	[-]		1	,5	

#### Tabelle 33: Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt ITS

Dübelgröße			М6	М8	M10	M12
Querlast im gerissenen und ungerissenen Beton	V	[kN]	4,2	5,3	6,2	16,9
Zugehörige Verschiebung	$\delta_{V0}$	[mm]	2,8	2,9	2,5	3,6
	δ <sub>V</sub> ∞	[mm]	4,2	4,4	3,8	5,3

#### JCP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung, CEN/TS 1992-4,

Verschiebung unter Querlast, Option 1 Throughbolt ITS

Anhang 31



Dübelgröße			Σ	M6			2	M8			M10	0			M12	2	
Feuerwiderstandsdauer	R [min]	30	09	06	120	30	09	06	120	30	09	06	120	30	09	06	120
Stahlversagen:																	
charakteristische N <sub>eksf</sub>	Stahl galv. verzinkt	2,0	9,0	0,5	0,4	1,4	1,2	6,0	0,8	2,5	2,0	1,5	1,3	3,7	2,9	2,2	4,8
Tragfähigkeit [kN]	Stahl A4 / HCR	2,9	1,9	1,0	0,5	5,4	3,8	2,1	1,3	8,7	6,3	3,9	2,7	12,6	9,2	5,7	4,0
Herausziehen:																	
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25 bis C50/60	N <sub>Rk,p,fi</sub> [KN]		1,3		1,0		2,3		1,8		3,0		2,4		5,0		4,0
Betonversagen:																	
charakteristische Tragfähigkeit im Beton C20/25 bis C50/60	N <sup>0</sup> <sub>Rk,c,fi</sub> [kN]		2,4		2,0		4,6		3,7		6,1		4,9		10,3		8,2
Achsabstand	S <sub>cr,N,fi</sub>								4 x h <sub>ef</sub>	Jef							
Randabstand	C <sub>or,N,fi</sub>								2 x h <sub>ef</sub>	Jef							
Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung von einer Seite	abstände unter einer Seite							пä	ch Anh	nach Anhang 23	<b></b>						
Minimale Achs- und Randabstände unter Brandbeanspruchung von mehr als einer Seite	abstände unter mehr als einer					S	nin Na¢	s <sub>min</sub> nach Anhang 23; c <sub>min</sub> ≥ 300 mm.	lang 2	3; C <sub>min</sub>	300	mm.					
Teilsicherheitsbeiwert	γм,fi [-]								1,0								

Z45593.13

unter Brandeinwirkung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt ITS

Charakteristische Werte bei Zugbeanspruchung

		120		1,8	4,0		2,8	6,2				
		06		2,2	5,7		3,4	8,9	für	lässt		
_	M12	09		2,9	9,2		4,6	14,3	Wert k <sub>3</sub>	chung		
g otion '		30		3,7	12,6		5,7	19,6	t dem V	anspru		
kun 4, Op		120		1,3	2,7		1,6	3,5	en mit	ndbea		
inwii 992-	0	90		1,5	3,9		2,0	5,1	usetze	ır Bra		
ndei /TS 1	M10	09		2,0	6,3		2,6	8,1	eichzı	) unte	20) ratur.	
r Bra CEN		30		2,5	8,7		3,3	11,2	/ert glu en.	250/60	$V^0_{Rk,c,fi} = 0,20 \times V^0_{Rk,c}$ (R120) 0/25 bei normaler Temperatu	
unte 0/60,		120		8,0	1,3		8,0	1,3	er k-W sichtig	5 bis (	× V <sup>0</sup> <sub>Rk</sub> aler T	1,0
ung is C5	8	90		6'0	2,1		0,9	2,2	e ist d	320/2	0,20 norm	
ʻuchi '25 bi	M8	09		1,2	3,8		1,2	3,9	.3.3.5 zu be	eton (	Rk,c,fi = 25 bei	
nspi C20/		30		4,1	5,4		1,4	5,5	g D, E	t in B	۷° <sub>۱</sub>	
rbea eton		120		0,4	0,5		6,0	0,4	nhang Tabe	higkei	seton	
Que	M6	06		0,5	1,0		0,4	0,7	4-1 A ,fi aus	ragfä	nen E	
bei sene	_	09		9,0	1,9		0,4	1,5	i <b>te:</b> 1992- N <sup>o</sup> Rk, c.	che T	) rrissel	
erte geris		30		2,0	2,9		0,5	2,2	en Se I/TS 1 Wert I	ristisc	), R9( im ge	
Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung unter Brandeinwirkung in gerissenem und ungerissenem Beton C20/25 bis C50/60, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt ITS		R [min]	elarm:	Stahl galv. verzinkt	Stahl A4 / HCR	ırm:	Stahl	A4 / HCR	i <b>stabgewandten Seite:</b> d D.7) der CEN/TS 1992-4-1 Anhang D, D.3.3.2 ist der k-Wert gleichzusetzen mit dem Wert k <sub>3</sub> für maßgebende Wert N <sup>n</sup> k.்ர் aus Tabelle 34 zu berücksichtigen.	ür die charakteristische Tragfähigkeit in Beton C20/25 bis C50/60 unter Brandbeanspruchung lässt	<sub>Pk.c</sub> (R30, R60, R90) Tragfähigkeit im geri	γм,fi [-]
Tabelle 35: Charakteristisc in gerissenem ur Throughbolt ITS	Dübelgröße:	Feuerwiderstandsdauer	Stahlversagen ohne Hebela		[kN]	Stahlversagen mit Hebelarm:	charakteristisches M <sup>0</sup> <sub>Rk,s,fi</sub>	Biegemoment [Nm]	<b>Betonausbruch auf der lastabgewandten Seite:</b> Nach Gleichungen (D.6 und D.7) der CEN/TS 1992-4-1 Anhang D, D.3.3.2 ist der k-Werl Normaltemperatur und der maßgebende Wert N <sup>0</sup> ຄ.ດ.ຄ. aus Tabelle 34 zu berücksichtigen.	<b>Betonkantenbruch:</b> Der Ausgangswert V <sup>0</sup> <sub>Rkofi</sub> für sich wie folgt berechnen:	$V_{\text{Rk,c,fi}}^0 = 0,25 \times V_{\text{Rk,c}}^0 \text{ (R30, R60, R90)} \qquad \qquad V_{\text{Rk,c,fi}}^0 = 0,20 \times V_{\text{Rk,c}}^0 \text{ (R120)}$ mit $V_{\text{Rk,c}}^0$ charakteristische Tragfähigkeit im gerissenen Beton C20/25 bei normaler Temperatur.	Teilsicherheitsbeiwert
JCP Ont	ion 1	Throug	ıhbolt	und C	ption	1 Thro	oual	nbo	It ITS			
<del>30. 0pt</del>	CP Option 1 Throughbolt und Option 1 Throughbolt ITS											

Charakteristische Werte bei Querbeanspruchung

unter Brandeinwirkung, CEN/TS 1992-4, Option 1 Throughbolt ITS