#### Dautsches Institut für Bautechnik

#### Zulassungsstelle für Bauprodukte und Bauarten

#### **Bautechnisches Prüfamt**

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

Kolonnenstraße 30 B D-10829 Berlin Tel.: +493078730-0 Fax: +493078730-320 E-Mail: dibt@dibt.de www.dibt.de





Mitglied der EOTA

Member of EOTA

# Europäische Technische Zulassung ETA-11/0418

Handelsbezeichnung Trade name

Zulassungsinhaber Holder of approval

Zulassungsgegenstand und Verwendungszweck

Generic type and use of construction product

Geltungsdauer: Validity: vom from bis to

Herstellwerk Manufacturing plant Upat Injektionssystem UPM 55 Upat injection system UPM 55

Upat Vertriebs GmbH Otto-Hahn Straße 15 79211 Denzlingen DEUTSCHLAND

Verbunddübel in den Größen Ø 8 mm bis Ø 40 mm zur Verankerung im Beton

Bonded anchor in the size of  $\emptyset$  8 mm to  $\emptyset$  40 mm for use in concrete

28. September 2011

16. Februar 2015

Upat

Diese Zulassung umfasst This Approval contains 26 Seiten einschließlich 17 Anhänge 26 pages including 17 annexes





Seite 2 von 26 | 28. September 2011

## 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 die Verordnung vom 31. Oktober 2006<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 5: Verbunddübel", ETAG 001-05.
- 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
- Amtsblatt der Europäischen Union L 284 vom 31. Oktober 2003, S. 25
- Bundesgesetzblatt Teil I 1998, S. 812
- Bundesgesetzblatt Teil I 2006, S. 2407, 2416
- Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 17 vom 20. Januar 1994, S. 34

Z47439.11



Seite 3 von 26 | 28. September 2011

# II BESONDERE BESTIMMUNGEN DER EUROPÄISCHEN TECHNISCHEN ZULASSUNG

## 1 Beschreibung des Produkts und des Verwendungszwecks

### 1.1 Beschreibung des Bauprodukts

Das Upat Injektionssystem UPM 55 ist ein Verbunddübel, der aus einer Mörtelkartusche mit Injektionsmörtel UPM 55 und einem Stahlteil besteht. Das Stahlteil besteht aus

- einer Ankerstange in den Größen M8 bis M30,
- einem Innengewindeanker in den Größen M8 bis M20,
- einem Bewehrungsstab mit Durchmesser 8 bis 40 mm oder
- einem Bewehrungsanker FRA in den Größen Durchmesser 12 bis 24 mm.

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

Im Anhang 1 und 2 sind Produkt und Anwendungsbereich 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 Brandschutz (wesentliche Anforderung 2) ist durch diese europäische technische Zulassung nicht erfasst. 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.

Der Dübel darf im gerissenen oder ungerissenen Beton verankert werden.

Der Dübel darf in trockenen oder nassen Beton gesetzt werden.

Der Dübel darf in den folgenden Temperaturbereichen verwendet werden:

Temperaturbereich I: -40 °C bis +60 °C (max. Langzeit-Temperatur +35 °C und

max. Kurzzeit-Temperatur +60 °C)

Temperaturbereich II: -40 °C bis +72 °C (max. Langzeit-Temperatur +50 °C und

max. Kurzzeit-Temperatur +72 °C)

#### Stahlteile aus verzinktem Stahl:

Die Stahlteile aus galvanisch verzinktem oder feuerverzinktem Stahl dürfen nur in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume verwendet werden.

#### Stahlteile aus nichtrostendem Stahl:

Die Stahlteile aus nichtrostendem Stahl dürfen 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 26 | 28. September 2011

### Stahlteile aus hochkorrosionsbeständigem Stahl:

Die Stahlteile aus hochkorrosionsbeständigem Stahl dürfen 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 Atmosphäre mit extremer chemischer Verschmutzung (z. B. bei Rauchgas-Entschwefelungsanlagen oder Straßentunneln, in denen Enteisungsmittel verwendet werden).

#### Stahlteile aus Betonstahl:

Nachträglich eingemörtelte Betonstähle dürfen als Dübel verwendet und nur nach dem EOTA Technical Report TR 029 bemessen werden. Solche Anwendungen sind z. B. in Betonierfugen oder als Schubdorne oder Wandanschlussbewehrung, die überwiegend Quer- und Druckkräfte auf das Fundament übertragen, wobei die Bewehrungsstäbe als Dübel wirken, um Querkräfte aufzunehmen. Anschlüsse mit nachträglich eingemörtelten Bewehrungsanschlüssen, die nach EN 1992-1-1:2004 bemessen werden, sind nicht durch diese europäische technische Zulassung abgedeckt.

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 Zeichnungen und Angaben der Anhänge 1 bis 7. Die in den Anhängen 1 bis 7 nicht angegebenen Werkstoffkennwerte, Abmessungen und Toleranzen des Dübels müssen den in der technischen Dokumentation<sup>7</sup> dieser europäischen technischen Zulassung festgelegten Angaben entsprechen.

Die charakteristischen Dübelkennwerte für die Bemessung der Verankerungen sind in den Anhängen 10 bis 17 angegeben.

Die zwei Komponenten des Injektionsmörtels werden unvermischt in Mörtelkartuschen der Größe 390 ml, 585 ml oder 1100 ml gemäß Anhang 1 geliefert. Jede Mörtelkartusche ist mit dem Aufdruck "UPM 55", Verarbeitungshinweisen, Haltbarkeitsdauer, Aushärtezeit, Verarbeitungszeit (temperaturabhängig) und Gefahrenhinweisen gekennzeichnet.

Jede Ankerstange ist mit dem Herstellerkennzeichen und mit der Festigkeitsklasse gemäß Anhang 3 gekennzeichnet.

Jeder Innengewindeanker ist mit dem Herstellerkennzeichen und mit der Nenngröße gemäß Anhang 4 gekennzeichnet. Jeder Innengewindeanker aus nichtrostendem Stahl ist zusätzlich mit der Bezeichnung "A4" gekennzeichnet. Jeder Innengewindeanker aus hochkorrosionsbeständigem Stahl ist zusätzlich mit der Bezeichnung "C" gekennzeichnet.

Jeder Bewehrungsanker FRA ist mit dem Herstellerkennzeichen und dem Handelsnamen gemäß Anhang 7 gekennzeichnet.

Stahlteile aus Betonstahl müssen den Angaben nach Anhang 6 entsprechen.

Die Markierung der Verankerungstiefe darf auf der Baustelle erfolgen.

Z47439.11

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 26 | 28. September 2011

#### 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 5 "Verbunddübel", auf der Grundlage der Option 1.

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.

## 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:

- (a) Aufgaben des Herstellers:
  - (1) werkseigener Produktionskontrolle:
  - zusätzlicher Prüfung von im Werk entnommenen Proben durch den Hersteller nach festgelegtem Prüfplan;
- (b) Aufgaben der zugelassenen Stelle:
  - (3) 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, einschließlich der Aufzeichnungen der erzielten Ergebnisse. 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.

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 254 vom 08.10.1996.



Seite 6 von 26 | 28. September 2011

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.

## 3.2.2 Aufgaben der zugelassenen Stellen

Die zugelassene Stelle hat die folgenden Aufgaben in Übereinstimmung mit den Bestimmungen des Prüfplans 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.

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



Seite 7 von 26 | 28. September 2011

## 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.

### 4.2 Bemessung der Verankerungen

Die Brauchbarkeit des Dübels ist unter folgenden Voraussetzungen gegeben:

Die Bemessung der Verankerungen erfolgt in Übereinstimmung mit dem EOTA Technical Report TR 029 "Design of Bonded Anchors" unter der Verantwortung eines auf dem Gebiet der Verankerungen und des Betonbaus erfahrenen Ingenieurs.

Nachträgliche eingemörtelte Betonstähle dürfen als Dübel verwendet und nur nach dem EOTA Technical Report TR 029 bemessen werden. Die grundlegenden Annahmen für die Bemessung nach der Dübeltheorie sind zu beachten. Das beinhaltet sowohl die Berücksichtigung von Zug- und Querkräften und die zugehörigen Versagensarten als auch die Annahme, dass der Verankerungsgrund (Betonbauteil) im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (gerissen oder ungerissen) verbleibt, wenn der Anschluss bis zum Versagen belastet wird. Solche Anwendungen sind z. B. in Betonierfugen oder als Schubdorne oder Wandanschlussbewehrung, die überwiegend Quer- und Druckkräfte auf das Fundament übertragen, wobei die Bewehrungsstäbe als Dübel wirken, um Querkräfte aufzunehmen. Anschlüsse mit nachträglich eingemörtelten Bewehrungsanschlüssen, die nach EN 1992-1-1:2004 bemessen werden (z. B. Wandanschlussbewehrung, bei der Zugkräfte in mindestens einer Bewehrungslage auftreten), sind nicht durch diese europäische technische Zulassung abgedeckt.

Es dürfen anstelle der Ankerstangen auch handelsübliche Gewindestangen, Unterlegscheiben, Sechskantmuttern und Schrauben aus galvanisch verzinktem Stahl oder nichtrostendem Stahl verwendet werden, wenn die nachfolgend aufgeführten Anforderungen erfüllt sind:

- Werkstoff, Abmessungen und mechanische Eigenschaften der Stahlteile entsprechen Anhang 5, Tabelle 3,
- Nachweis von Werkstoff und mechanischen Eigenschaften der Stahlteile durch ein Abnahmeprüfzeugnis 3.1 entsprechend EN 10204:2004, die Nachweise sind aufzubewahren,
- Markierung der Gewindestange mit der geplanten Verankerungstiefe. Dies kann durch den Hersteller oder vom Baustellenpersonal erfolgen.

Für die Innengewindeanker sind die Befestigungsschrauben oder Gewindestangen hinsichtlich des Materials nach und der erforderlichen Festigkeitsklasse gemäß Anhang 5 zu spezifizieren. Die minimale und maximale Einschraubtiefe  $I_E$  der Befestigungsschraube oder der Gewindestange für die Befestigung der Anbauteile muss den Anforderungen nach Anhang 4, Tabelle 2 genügen. Die Länge der Befestigungsschraube oder der Gewindestange müssen in Abhängigkeit von der Anbauteildicke, zulässigen Toleranzen, der vorhandenen Gewindelänge und der minimalen und maximalen Einschraubtiefe  $I_E$  festgelegt werden.

Der EOTA Technical Report TR 029 "Design of Bonded Anchors" ist in Englischer Sprache auf der website <a href="https://www.eota.eu">www.eota.eu</a> veröffentlicht.



Seite 8 von 26 | 28. September 2011

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 usw.) angegeben.

#### 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 nach den Angaben des Herstellers und den Konstruktionszeichnungen mit den in der technischen Dokumentation dieser europäischen technischen Zulassung angegebenen Werkzeugen,
- Einbau nur so, wie vom Hersteller geliefert, ohne Austausch der einzelnen Teile,
- Eingemörtelte Betonstähle müssen mit den Bestimmungen nach Anhang 6 übereinstimmen,
- 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,
- Markierung und Einhaltung der effektiven Verankerungstiefe,
- Einhaltung der festgelegten Rand- und Achsabstände ohne Minustoleranzen,
- Anordnung der Bohrlöcher ohne Beschädigung der Bewehrung,
- Bohrlochherstellung durch Hammerbohren,
- Bei Fehlbohrungen: Fehlbohrungen sind zu vermörteln,
- Bohrlochlochreinigung und Einbau gemäß Anhang 8 und 9,
- Die Temperatur der Dübelteile beim Einbau beträgt mindestens +5 °C;
- die Temperatur im Verankerungsgrund während der Aushärtung des Injektionsmörtels unterschreitet nicht +5 °C; Einhaltung der Wartezeit bis zur Lastaufbringung gemäß Anhang 5, Tabelle 4.
- Bei Bohrlochtiefen h<sub>0</sub> > 150 mm sind Verlängerungsschläuche entsprechend Anhang 1 zu verwenden,
- Bei Überkopfmontage oder bei Bohrlochtiefen h<sub>0</sub> > 250 mm sind für die Mörtelinjektion die Injektionshilfe zu verwenden.
- Befestigungsschrauben oder Gewindestangen (einschließlich Muttern und Scheiben) müssen hinsichtlich der Stahlgüte und Festigkeitsklasse dem verwendeten Innengewindeanker entsprechen.
- Montagedrehmomente sind für die Tragfähigkeit des Dübels nicht erforderlich. Die in Anhang 3 bis 7 angegebenen Anzugsdrehmomente dürfen jedoch bei der Montage der Anbauteile nicht überschritten werden.

### 5 Vorgaben für den Hersteller

#### 5.1 Verpflichtungen des 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.



Seite 9 von 26 | 28. September 2011

Es sind mindestens folgende Angaben zu machen:

- Bohrnenndurchmesser,
- Nenndurchmesser des Stahlteils,
- Angaben über den Einbauvorgang einschließlich Reinigung des Bohrlochs mit den Reinigungsgeräten, vorzugsweise durch bildliche Darstellung,
- Temperatur der Dübelteile beim Einbau,
- Temperatur im Verankerungsgrund bei Setzen des Dübels,
- Zulässige Verarbeitungszeit des Mörtels,
- Wartezeit bis zur Lastaufbringung abhängig von der Temperatur im Verankerungsgrund beim Setzen.
- Herstelllos.

Alle Angaben müssen in deutlicher und verständlicher Form erfolgen.

### 5.2 Verpackung, Transport und Lagerung

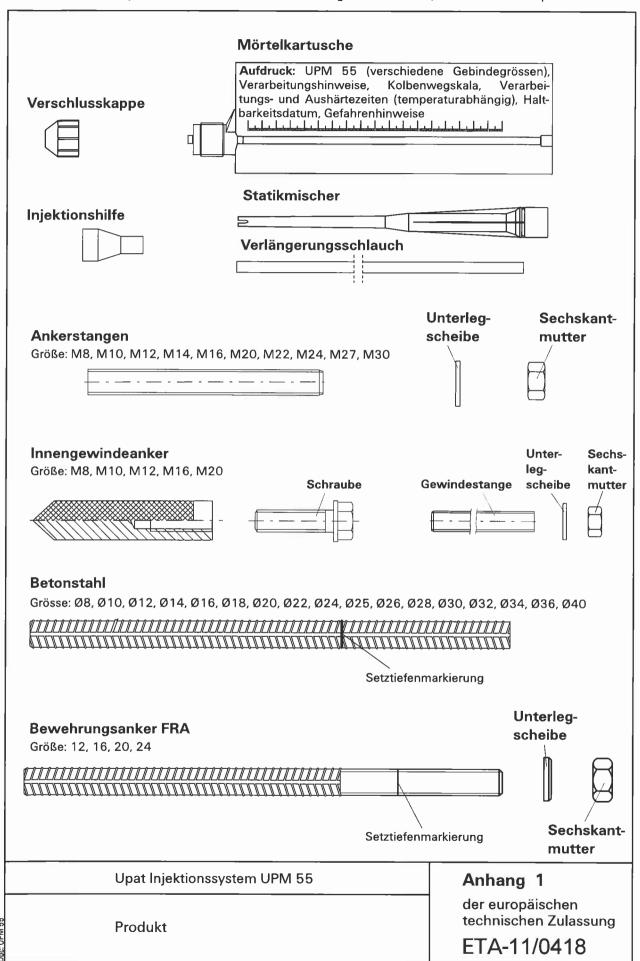
Die Mörtelkartuschen sind vor Sonneneinstrahlung zu schützen und entsprechend der Montageanleitung trocken bei Temperaturen von mindestens +5 °C bis höchstens +30 °C zu lagern.

Mörtelkartuschen mit abgelaufenem Haltbarkeitsdatum dürfen nicht mehr verwendet werden. Der Dübel ist als Befestigungseinheit zu verpacken und zu liefern. Die Mörtelkartuschen sind separat von den Stahlteilen verpackt.

Bealaubia

für Bautechnik

Uwe Bender Abteilungsleiter



Seite 11 der europäischen technischen Zulassung ETA-11/0418, erteilt am 28. September 2011

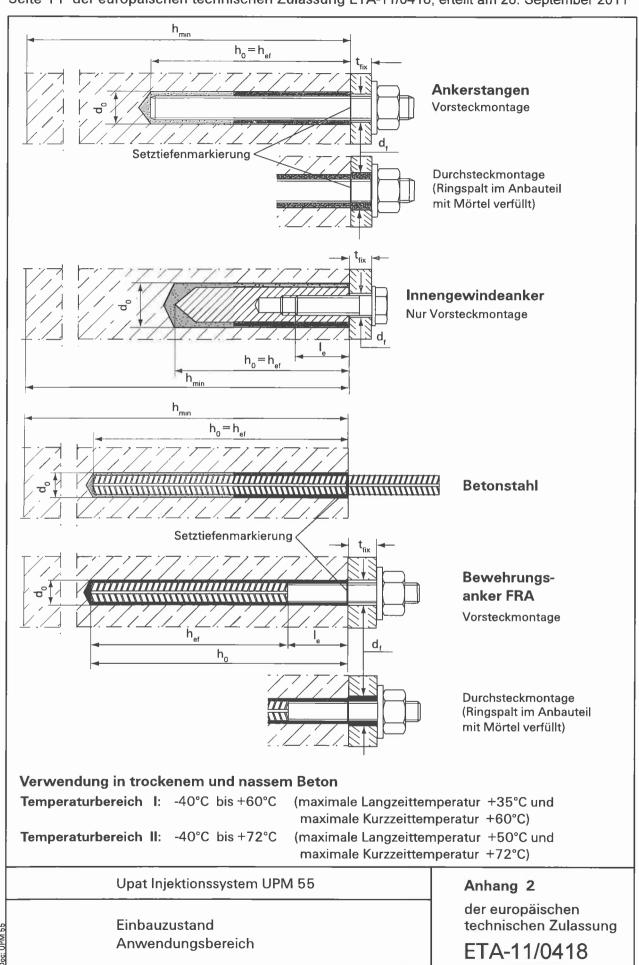
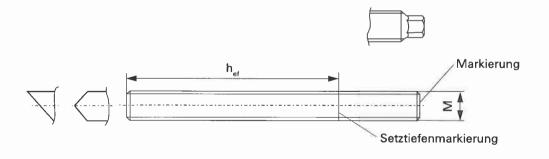


Tabelle 1:	Einbaubedingungen	für Ankerstangen
------------	-------------------	------------------

Dübelgrösse		[-]	M8	M10	M12	M14	M16	M20	M22	M24	M27	M30
Bohrernenndurchmesser	ď	[mm]	12	14	14	16	18	24	25	28	<b>3</b> 0	35
Bohrlochtiefe	h <sub>o</sub>	[mm]					h <sub>o</sub> =	= h <sub>ef</sub>				
Effektive	h <sub>ef,min</sub>	[mm]	60	60	70	75	80	90	93	96	108	120
Verankerungstiefe	h <sub>ef,max</sub>	[mm]	160	200	240	280	320	400	440	480	540	600
Minimaler Rand- und s <sub>m</sub> Achsabstand	e C <sub>min</sub>	[mm]	40	45	55	60	65	85	95	105	120	140
Durchgangs- Vorsteck loch im montage	d	[m <b>m</b> ]	9	12	14	16	18	22	24	26	30	33
anzuschlies- Durchste senden Bauteil montage	a,	[mm]	14	16	16	18	20	26	28	30	33	40
Minimale Bauteildicke	h <sub>min</sub>	[mm]	ŀ	n <sub>ef</sub> + 30	(≥100	)			h <sub>ef</sub> +	· 2d <sub>o</sub>		
Maximales Montage- drehmoment	T <sub>inst,max</sub>	[Nm]	10	20	40	50	60	120	135	150	200	300
Dicke des Anbauteils	t <sub>fix,min</sub>	[mm]	_				(	)				
Dicke des Anbautens	t <sub>fix,max</sub>	[mm]					30	00				

## **Ankerstange**



## Markierung:

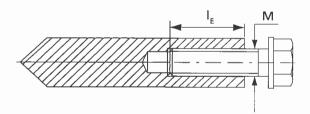
Bei Festigkeitsklasse 8.8 oder hochkorrosionsbeständigem Stahl C, Festigkeitsklasse 80 • Bei nichtrostendem Stahl A4 und hochkorrosionsbeständigem Stahl C, Festigkeitsklasse 50 • •

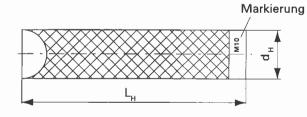
	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 3
155	Ankerstangen	der europäischen technischen Zulassung
oc: UPN	Dübelabmessungen und Einbaubedingungen	ETA-11/0418

Tabelle 2: Einbaubedingungen Innengewindeanker

							1
Dübelgrösse			M8	M10	M12	M16	M20
Dübeldurchmesser	d <sub>H</sub>	[mm]	12	16	18	22	28
Bohrernenndurchmesser	d <sub>o</sub>	[mm]	14	18	20	24	32
Dübellänge	L <sub>H</sub>	[mm]	90	90	125	160	200
Effektive Verankerungstiefe h und Bohrlochtiefe h	$h_{ef} = h_0$	[mm]	90	90	125	160	200
Minimaler Rand- und Achsabstand	s <sub>min</sub> = c <sub>min</sub>	[mm]	55	65	75	95	125
Durchgangsloch im anzuschliessenden Bauteil	d <sub>f</sub>	[mm]	9	12	14	18	22
Minimale Bauteildicke	$h_{_{min}}$	[mm]	120	125	165	205	260
Einschraubtiefe	E,min	[mm]	8	10	12	16	20
Linscinaubtiele	I <sub>E,max</sub>	[mm]	18	23	26	35	45
Maximales Montage- drehmoment	T <sub>inst,max</sub>	[Nm]	10	20	40	80	120

## Innengewindeanker





Markierung: Ankergrösse

z.B.: M10

Bei nichtrostendem Stahl zusätzlich A4

z.B.: M10 A4

Bei hochkorrosionsbeständigem Stahl

zusätzlich C z.B.: M10 C

L		
	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 4
1 55	Innengewindeanker	der europäischen technischen Zulassung
Doc: UPN	Dübelabmessungen und Einbaubedingungen	ETA-11/0418

**Tabelle 3:** Materialien: Ankerstangen, Gewindestangen, Unterlegscheiben, Sechskantmuttern und Schrauben

		Material	
Benennung	Stahl, verzinkt	nichtrostender Stahl A4	hochkorrosions- beständiger Stahl C
Ankerstangen	Festigkeitsklasse 5.8 oder 8.8; EN ISO 898-1 galvanisch verzinkt ≥ 5µm, EN ISO 4042 A2K oder feuerverzinkt EN ISO 10684	Festigkeitsklasse 50 und70 EN ISO 3506 EN 10088 1.4401; 1.4404; 1.4578; 1.4571; 1.4439; 1.4362	Festigkeitsklasse 50 oder 80 EN ISO 3506 oder f <sub>uk</sub> =700N/mm <sup>2</sup> f <sub>yk</sub> =560N/mm <sup>2</sup> EN 10088 1.4462; 1.4539; 1.4565; 1.4529; 1.4547
Unterleg- scheiben EN ISO 7089	galvanisch verzinkt ≥ 5µm, EN ISO 4042 A2K oder feuerverzinkt EN ISO 10684	EN 10088 1.4401; 1.4404; 1.4578 1.4571; 1.4439; 1.4362,	EN 10088 1.4462; 1.4539; 1.4565 1.4529; 1.4547
Sechskant- muttern EN 24032	Festigkeitsklasse 5 oder 8; EN 20898-2 galvanisch verzinkt ≥ 5µm, EN ISO 4042 A2K oder feuerverzinkt EN ISO 10684	Festigkeitsklasse 50 und 70 EN ISO 3506 EN 10088 1.4401; 1.4404; 1.4578; 1.4571; 1.4439; 1.4362	Festigkeitsklasse 50, 70 oder 80 EN ISO 3506 EN 10088 1.4462; 1.4539; 1.4565; 1.4529; 1.4547
Schrauben und Gewinde- stangen für Innengewinde- anker	Festigkeitsklasse 5.8 oder 8.8; EN 898-1 galvanisch verzinkt ≥ 5µm, EN ISO 4042 A2K oder feuerverzinkt EN ISO 10684	Festigkeitsklasse 70 EN ISO 3506 EN 10088 1.4401; 1.4404; 1.4578; 1.4571; 1.4439; 1.4362	Festigkeitsklasse 70 EN ISO 3506 EN 10088 1.4462; 1.4539; 1.4565; 1.4529; 1.4547

Tabelle 4: Maximale Verarbeitungszeiten und minimale Aushärtezeiten

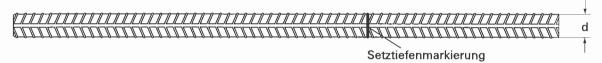
Systemtemperatur [°C]	Maximale Verarbeitungszeiten [Minuten]	Minimale Aushärtezeiten <sup>1)</sup> [Stunden]
+5 bis +10	120	40
≥+10 bis +20	30	18
≥+20 bis +30	14	10
≥+30 bis +40	7	5

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup>In feuchtem Beton muss die Aushärtezeit verdoppelt werden.

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 5
55	Materialien	der europäischen technischen Zulassung
Doc: UPM	Verarbeitungs- und Aushärtezeiten	ETA-11/0418

Tabelle 5:	Einbaube	eding	gung	gen l	3eto	nstä	hle											
Stab- durchmesser	ø <b>d</b> [mm]	8	10	12	14	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	34	36	40
Bohrer- nenn durchmesser	d <sub>o</sub> [mm]	12	14	16	18	20	25	25	30	30	30	35	35	40	40	40	45	55
Bohrloch- tiefe	h <sub>o</sub> [mm]									h <sub>0</sub> = I	٦ ef							
Effektive	h <sub>ef,min</sub> [mm]	60	60	70	75	80	85	90	94	98	100	104	112	120	128	136	144	160
Verankerungs- tiefe	h <sub>ef,max</sub> [mm]	160	200	240	280	320	360	400	440	480	500	520	560	600	640	680	720	800
Minimaler Rand- und S <sub>min</sub> Achsabstand	= c <sub>min</sub> [mm]	40	45	55	60	65	75	85	95	105	110	120	130	140	160	170	180	200
Minimale Bauteildicke	h <sub>min</sub> [mm]	h <sub>ef</sub> + 30 ≥ 100 h <sub>ef</sub> + 2d <sub>0</sub>																

## **Betonstahl**



Auszug aus EN 1992-1-1 Anhang C, Tabelle C.1 und C.2N, Eigenschaften von Betonstahl:

Produktart	Stäbe und Betonstahl vom Ring				
Klasse	В	С			
Charakteristische Streckgrenze	f <sub>yk</sub> oder f <sub>0,2k</sub> [MPa]	400 bis	600		
Mindestwert von $k = (f_t/f_{yk})$	≥ 1,08	≥ 1,15 < 1,35			
Charakteristische Dehnung be	Höchstlast, $\epsilon_{uk}$ [%]	≥ 5,0	≥ 7,5		
Biegbarkeit		Biege-/ Rückbiegetest			
Maximale Abweichnung von der Nennmasse (Einzelstab) [%]	Nenndurchmesser des Stabes [mm] ≤ 8 > 8	± 6,0 ± 4,5			
Mindestwerte der bezogenen Rippenfläche, f <sub>R.min</sub> (Ermittlung nach EN 15630)	Nenndurchmesser des Stabes [mm] 8 bis 12 > 12	0,04 0,08			

## Rippenhöhe h:

Die Rippenhöhe h muss im Bereich | 0,05 • d ≤ h ≤ 0,07 • d | lieger

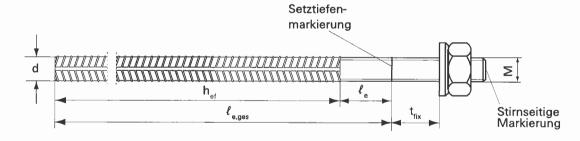
d = Nenndurchmesser des Betonstahls

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 6
20	Betonstahl Einbaubedingungen	der europäischen technischen Zulassung
oc: UPN	Werkstoffe	ETA-11/0418

Tabelle 6: Einbaubedingungen Bewehrungsanker FR	Tabelle 6:	Einbaubedingungen	Bewehrungsanker FRA
-------------------------------------------------	------------	-------------------	---------------------

Gewindegrösse				M 12	M 16	M 20	M 24			
Nenndurchmesser		d	[mm]	12	16	20	25			
Bohrernenndurchmess	ser	d <sub>o</sub>	[mm]	16	20	25	30			
Bohrlochtiefe $(h_0 = \ell_{e,ges})$ $h_0$			[mm]		h <sub>ef</sub> -	+ <i>ℓ</i> <sub>e</sub>				
Effektive Verankerungstiefe		h <sub>ef,mim</sub>	[mm]	70	80	90	96			
		$h_{_{\text{ef,max}}}$	[mm]	140	220	300	380			
Abstand Betonoberflä Schweissstelle	che zur	$\ell_{\mathrm{e}}$	[mm]	100						
Minimaler Rand- und Achsabstand	S <sub>min</sub>	= C <sub>min</sub>	[mm]	55	65	85	105			
Durchgangs- loch im anzu-	Vorsteck- montage	d <sub>f</sub>	[mm]	14	18	22	26			
schliessenden Bauteil	Durchstec montage	k- d <sub>r</sub>	[mm]	18	22	26	32			
Minimale Bauteildicke		$h_{_{min}}$	[mm]	h <sub>o</sub> +2d <sub>o</sub>						
Montagedrehmoment		T <sub>inst,max</sub>	[Nm]	40	60	120	150			
Dicke des Anbauteils	minimum		[mm]		Ę	5				
Diono doo Ambaatono	maximum	t <sub>fix</sub>	[mm]		30	3000				

## Bewehrungsanker FRA

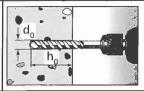


Stirnseitige Markierung z.B.: FRA (nichtrostender Stahl); FRA C (hochkorrosionsbeständiger Stahl)

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 7
M 55	Bewehrungsanker FRA	der europäischen technischen Zulassung
Doc: UPA	Einbaubedingungen	ETA-11/0418

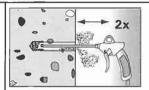
## **Bohrlocherstellung und Bohrlochreinigung**

1



Bohrloch erstellen. Bohrlochdurchmesser  $\mathbf{d}_0$  und Bohrlochtiefe  $\mathbf{h}_0$  siehe **Tabellen 1, 2, 5 oder 6**.

2

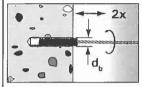


Bohrlochreinigung.

Bohrloch zweimal mit ölfreier Pressluft (P > 6 bar) ausblasen.

THE STATE OF THE S

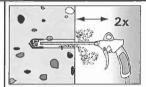
3



Bohrloch zweimal mit passender Stahlbürste ausbürsten. Bei tiefen Bohrlöchern Verlängerung verwenden.

d <sub>o</sub> [r	nm]	12	14	16	18	20	24	25	28	30	32	35	40	45	55
d <sub>b</sub> [r	nm]	13	16	2	0	21,5	26	27	30		40		42	47	58

4

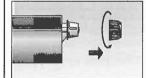


Bohrloch zweimal mit ölfreier Pressluft (P > 6 bar) ausblasen.

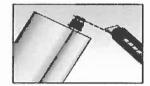


### Kartuschenvorbereitung

5

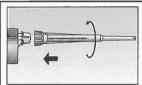


Verschlusskappe nach links drehen und abziehen. (Kartuschen ≤ 600 ml)



Verschlusskappe abschneiden. (Kartuschen 1100 ml)

6

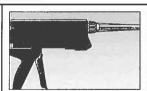


Statikmischer aufschrauben.

(die Mischspirale im

(die Mischspirale im Statikmischer muss deutlich sichtbar sein)

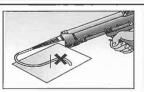
7



77

Kartusche in die Auspresspistole legen.

8





Einen etwa 10 cm langen Mörtelstrang auspressen, bis dieser gleichmässig grau gefärbt ist. Nicht gleichmässig gefärbter Mörtel härtet nicht aus und ist zu verwerfen.

Upat Injektionssystem UPM 55

Montageanleitung Teil 1

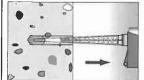
## Anhang 8

der europäischen technischen Zulassung

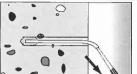
ETA-11/0418

## Mörtelinjektion

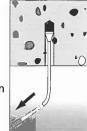
9



Ca. 2/3 des Bohrlochs vom Grund her mit Mörtel blasenfrei verfüllen.



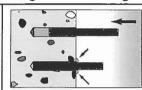
Bei Bohrtiefen ≥ 150 mm Verlängerungsschlauch verwenden.

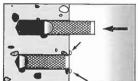


Bei Überkopfmontagen, tiefen Bohrlöchern  $h_0 > 250$  mm oder Bohrdurchmessern  $d_0 \ge 40$  mm Injektionshilfe verwenden.

## Montage Ankerstangen und Innengewindeanker

10

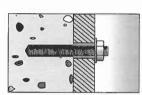




Nur saubere und ölfreie Verankerungselemente verwenden. Setztiefenmarkierung anbringen (falls erforderlich). Das Verankerungselement mit leichten Drehbewegungen in das Bohrloch schieben. Beim Erreichen der Setztiefenmarkierung muss Überschussmörtel am Bohrlochmund austreten.



Bei Überkopfmontagen das Verankerungselement mit Keilen fixieren.

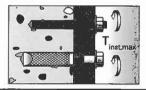


Bei Durchsteckmontage muss das Durchgangsloch im Anbauteil ebenfalls mit Mörtel verfüllt werden.

11



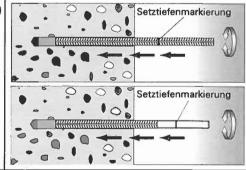
Aushärtezeit abwarten. t<sub>cure</sub> siehe **Tabelle 4**.



Montage des Anbauteils T<sub>inst,max</sub> siehe **Tabelle 1** oder **2**.

### Montage Betonstahl und Bewehrungsanker FRA

10

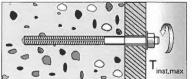


Nur saubere und ölfreie Verankerungselemente verwenden. Setztiefenmarkierung anbringen. Mit leichten Drehbewegungen den Bewehrungsstab oder den Bewehrungs-Gewinde-Anker FRA kräftig bis zur Setztiefenmarkierung in das gefüllte Bohrloch schieben. Beim Erreichen der Setztiefenmarkierung muss an der Betonoberfläche Überschussmörtel austreten.

11



Aushärtezeit abwarten. t<sub>cure</sub> siehe **Tabelle 4**.



Montage des Anbauteils T<sub>inst.max</sub> siehe **Tabelle 6**.

## Upat Injektionssystem UPM 55

Montageanleitung Teil 2

## Anhang 9

der europäischen technischen Zulassung

ETA-11/0418

Joc: UPM 55

Größe		cteristische We	M 8	M 10			M 16				M 27	NA 20		
			IAI O	IVI IU	IVI IZ	IVI 14	IVI I O	IVI 20	IVI ZZ	IVI Z4	IVI Z /	IVI 30		
Stanive	ersagen _	E O FIANT	10		40	F.0	70	400	450	477				
ē š	Fes	tigkeits- 5.8 [kN]		29	43	58	79	123	152	177	230	281		
Charakteristische Tragfähigkeit N <sub>RKs</sub>		klasse 8.8 [kN]	30	47	68	92	126	196	243	282	368	449		
risti Jkeit	nichtrosten- der Stahl A4	Festig- 50 [kN]	19	29	43	58	79	123	152	177	230	281		
akte ähig		klasse 70 [kN]	26	41	59	81	110	172	212	247	322	393		
Charakteristische Tragfähigkeit N <sub>Rks</sub>	hoch- korrosions-	Festig- 50 [kN]	19	29	43	58	79	123	152	177	230	281		
디	beständiger	keits-70 <sup>4)</sup> [kN]	26	41	59	81	110	172	212	247	322	393		
	Stahl C	klasse 80 [kN]	30	47	68	92	126	196	243	282	368	449		
	Fes	tigkeits- 5.8 [-]	1,50											
다. -		klasse 8.8 [-]	1,50											
Teilsicherheits- beiwert 7 <sub>ms,N</sub>	nichtrosten-	Festig- 50 [-]	2,86											
trt )	der Stahl A4	keits- klasse 70 [-]	[-] 1,87											
ilsic	hoch-	50 [-]	50 [-] 2.96											
De pe	korrosions-	Festig- 30 [-] keits- 70 <sup>4)</sup> [-]												
	beständiger Stahl C	klasse 80 [-]	1,60											
Hereus	ziehen und Be		_				.,,							
		nesser d [mm]	8	10	12	14	16	20	22	24	27	30		
		rbundfestigkeit i						20	~~	24	21	_30		
	aturbereich I	i buildiestigkeit ii	unge	11336116	iii bett	/// OZO,	723							
(60°C /	35°C)	τ <sub>Rk,ucr</sub> [N/mm²]	16	15	15	14	14	13	13	13	13	12		
(72°C /		τ <sub>Rk,ucr</sub> [N/mm²]	13	12	12	12	11	11	11	11	10	10		
		rbundfestigkeit i	n geris	senem	Beton	C20/2	5							
Temper (60°C /	aturbereich I 35°C)	τ <sub>Rk,cr</sub> [N/mm²]	7,0											
Temper (72°C /	aturbereich II 50°C)	τ <sub>Rk,cr</sub> [N/mm²]	6,0											
		C25/30 [-]	1,02											
		C30/37 [-]	1,04											
Erhöhui	117	C35/45 [-]					1,0	06						
faktorer	n fur τ <sub>Rk</sub>	C40/50 [-]	1,07											
		C45/55 [-] C50/60 [-]					1,0							
Rotona	usbruch	C50/60 [-]					1,0							
Detona	dsbruch										-			
Randab		$h / h_{ef} \ge 2.0$ 2.0 > h / h <sub>ef</sub> > 1.3	_				1,0 4,6 h <sub>ef</sub>							
c <sub>cr,sp</sub> [m	m]	h / h <sub>ef</sub> ≤ 1,3					2,26							
Achsab	stand	S <sub>cr,sp</sub> [mm]					2c <sub>c</sub>							
Teilsich beiwert	γ,	$\gamma_{\rm Mp} = \gamma_{\rm Mc} = \gamma_{\rm Msp}^{1}  [-]$			5 <sup>2)</sup>			1,8 <sup>3)</sup>						
		tionalen Regelung wert $\gamma_2 = 1.2$ ist en			<sup>2)</sup> D <sup>4)</sup> f <sub>u</sub>	er Teilsi = 700	cherhei N/mm²	itsbeiwert $\gamma_2 = 1.0$ ist enthalten $r^2$ ; $f_{yk} = 560 \text{ N/mm}^2$						
	Up	at Injektionssys	tem U	JPM 55						ng 10	0			
		kerstangen						der europäischen technischen Zulassung						
Charakteristische Zugtragfähigkeit ETA									ETA-	TA-11/0418				

Tabelle 8: Charakteristische Werte für die Querzugtragfähigkeit von Ankerstangen
----------------------------------------------------------------------------------

C==C=				140	8440	1446	244.6	2446	B40C	B40C	B40 5	1405	1400		
Größe	<del></del>			M8	M10	M12	M14	M16	M20	M22	M24	M27	M30		
Stahlve	rsagen ohne He												1		
<b>o</b> 5	Fes		5.8 [kN]	9	15	21	29	39	61	76	89	115	141		
Sch Sch			8.8 [kN]	15	23	34	46	63	98	122	141	184	225		
istik	nichtrosten-	LOITC-	50 [kN]	9	15	21	29	39	61	76	89	115	141		
ter jgl	der Stahl A4	klasse	70 [kN]	13	20	30	40	55	86	107	124	161	197		
Charakteristische Tragfähigkeit V <sub>Rks</sub>	hoch- korrosions-	Festig-	50 [kN]	9	15	21	29	39	61	76	89	115	141		
Cha Tag	beständiger		70 <sup>3)</sup> [kN]	13	20	30_	40	55	86	107	124	161	197		
_	Stahl C	Kiasse	80 [kN]	15	23	34	46	63	98	122	141	184	225		
Stahlversagen mit Hebelarm															
Bk.s	Fes		5.8[Nm]	19	37	65	104	166	324	447	560	833	1123		
Š ≥			8.8 [Nm]	30	60	105	167	266	519	716	896	1333	1797		
Charakteristisches Biegemoment M <sub>Rk,s</sub>	nichtrosten- der Stahl A4		50[Nm]	19	37	65	104	166	324	447	560	833	1123		
teri on		klasse	70[Nm]	26	52	92	146	232	454	626	784	1167	1573		
em em	hoch- korrosions- beständiger	Festig-	50[Nm]	19	37	65	104	166	324	447	560	833	1123		
halieg		keits-	\O₃\[ixim]	26	52	92	146	232	454	626	784	1167	1573		
	Stahl C		80[Nm]	30	_60	105	167	266	519	716	896	1333	1797		
Teilsiche	erheitsbeiwert 1	für Stahl	lversagen	1											
	Fes	tigkeits-													
	_	klasse													
) <sub>24</sub> 1)	nichtrosten-	Festig- keits-	6.3												
γ <sub>Ms,V</sub> 1)	der Stahl A4	klasse							56						
	hoch- korrosions-	Festig-	50 [-]					2,	38						
	beständiger	keits-						1,:	25						
	Stahl C	klasse						1,:	33						
	sbruch auf der		ewandter	Seite	В										
Technica	Faktor k in Gleichung (5.7) des Technical Report TR 029, k [-] Kapitel 5.2.3.3					2,00									
Teilsiche	Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mcp}^{-1}$ [-]					1,52)									
Betonka	etonkantenbruch					Siehe Technical Report TR 029, Kapitel 5.2.3.4									
Teilsiche	rheitsbeiwert		γ <sub>Mc</sub> <sup>1)</sup> [-]					1,	5 <sup>2)</sup>			-			
		-				a) -									

 $<sup>^{1)}</sup>$  Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren.  $^{3)}f_{uk}=700\ N/mm^2$ :  $f_{yk}=560\ N/mm^2$   $^{2)}$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_2=1,0$  ist enthalten.

Tabelle 9: Verschiebungen von Ankerstangen unter Zuglast

Größe		M 8	M 10	M 12	M 14	M 16	M 20	M 22	M 24	M 27	M 30
Ungerissener und	d gerissener Beton; Tem	perat	turbere	eiche (	und II						
Verschiebung	$\delta_{NO}$ [mm/(N/mm <sup>2</sup> )] (	0,07	0,08	0,09	0,09	0,10	0,11	0,11	0,12	0,12	0,13
Verschiebung	$\delta_{N\exists}$ [mm/(N/mm <sup>2</sup> )] (	0,11	0,12	0,13	0,14	0,15	0,16	0,17	0,18	0,19	0,19

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{N}$  =  $(\delta_{N0} \cdot \tau_{Sd})$  /1,4

Tabelle 10: Verschiebungen von Ankerstangen unter Querzuglast

Größe		M 8	M 10	M 12	M 14	M 16	M 20	M 22	M 24	M 27	M 30
Verschiebung	$\delta_{vo}$ [mm/kN]	0,18	0,15	0,12	0,10	0,09	0,07	0,07	0,06	0,05	0,05
Verschiebung	$\delta_{V_{\infty}}$ [mm/kN]	0,27	0,22	0,18	0,16	0,14	0,11	0,10	0,09	0,08	0,07

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{\rm V}$  = ( $\delta_{\rm V0}$  •  $\rm V_{\rm Sd}$ ) /1,4

Upat Injektionssystem UPM 55

Ankerstangen Charakteristisch Verschiebungen	e Querzugtragfähigkeit

## Anhang 11

der europäischen technischen Zulassung

ETA-11/0418

Tabelle 11: Charakteristische Werte für die Zugtragfähigkeit von Innengewindeankern

Größe		M 8	M 10	M 12	M 16	M 20			
Stahlversagen									
Charakteristische Festigkeits-		19	29	43	79	123			
Tragfähigkeit N <sub>Rks</sub> klasse {	8.8 [kN]	29	47	68	108	179			
mit Schraube Restigkeits-		26	41	59	110	172			
klasse 70	C [kN]	26	41	59	110	172			
Festigkeits-				1,50					
Teilsicherheits-				1,50					
restigkeits-	A4 [-]			1,87					
klasse 70	C [-]	1,87							
Herausziehen und Betonausbruch									
	H [mm]	12	16	18	22	28			
<del></del>	<sub>ef</sub> [mm]	90	90	125	160	200			
Charakteristische Werte im ungerissenen Beto	on C20/2	25							
Temperaturbereich I (60°C / 35°C) <sup>4)</sup> N <sub>Rk,uc</sub>	r [kN]	50	60	95	140	200			
Temperaturbereich II (72°C / 50°C) <sup>4)</sup> N <sub>Rk,uc</sub>	kN]	40	50	75	115	170			
Charakteristische Werte im gerissenen Beton	C20/25								
Temperaturbereich I (60°C / 35°C) <sup>4)</sup> N <sub>Rk,cr</sub>	[kN]	20	30	50	75	115			
Temperaturbereich II (72°C / 50°C) <sup>4)</sup> N <sub>Rk,cr</sub>	[kN]	20	25	40	60	95			
C25	/30 [-]	1,02							
C30	/37 [-]			1,04					
W	/45 [-]	1,06							
für N <sub>Rk</sub> C40	/50 [-]			1,07					
	/55 [-]	1,08							
	/60 [-]			1,09					
Betonausbruch									
h /	h <sub>ef</sub> ≥ 2,0	1,0 h <sub>ef</sub>							
Randabstand $c_{cr,sp}[mm]$ 2,0 > h /	h <sub>ef</sub> > 1,3			4,6 h <sub>ef</sub> - 1,	8 h				
h /	h <sub>ef</sub> ≤ 1,3	2,26 h <sub>ef</sub>							
Achsabstand S <sub>cr,sp</sub>		2c <sub>cr.sp</sub>							
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mp} = \gamma_{Mc} = \gamma_{Msp}^{(1)}$	[-]		1,52)			8 <sup>3)</sup>			

 $<sup>^{1)}</sup>$  Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren.  $^{2)}$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_2=1,0$  ist enthalten  $^{3)}$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_2=1,2$  ist enthalten  $^{4)}$  Siehe Anhang 2

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 12
oc: UPM 55	Innengewindeanker	der europäischen technischen Zulassung
	Charakteristische Zugtragfähigkeit	ETA-11/0418

Tabelle 12: Charakteristische Werte für die Querzugtragfähigkeit	
von Innengewindeankern	

Größe				M 8	M 10	M 12	M 16	M 20
Stahlversagen ohne h	lebelarm		,		_			
		Festigkeits-	5.8 [kN]	9,2	14,5	21,1	39,2	62
Charakteristische	V	klasse	8.8 [kN]	14,6	23,2	33,7	54,0	90
Tragfähigkeit	$V_{\rm Rk,s}$	Festigkeits-	A4 [kN]	12,8	20,3	29,5	54,8	86
		klasse 70	C [kN]	12,8	20,3	29,5	54,8	86
		Festigkeits-	5.8 [-]			1,25		
Teilsicherheits-	$\gamma_{Ms,V}$	klasse	8.8 [-]			1,25		
beiwert	* IVIS, V	Festigkeits-	A4 [-]			1,56		
		klasse 70	C [-]			1,56		
Stahlversagen mit He	belarm							
		Festigkeits-	5.8[Nm]	20	39	68	173	337
Charakteristisches	N # O	klasse	8.8[Nm]	30	60	105	266	519
Biegemoment	$M_{\scriptscriptstyleRk,s}^0$	Festigkeits-	A4[Nm]	26	52	92	232	454
		klasse 70	C[Nm]	26	52	92	232	454
		Festigkeits-				1,25		
Teilsicherheits-	$\gamma_{Ms,V}$	klasse	8.8 [-]			1,25		
beiwert	' Ms,V	Festigkeits-	A4 [-]			1,56		
		klasse 70	C [-]			1,56		
Betonausbruch auf de	er lastabge	wandten Seit	e					
Faktor k in Gleichung ( Report TR 029, Kapite	-	chnical	[-]		_	2,0		
Teilsicherheitsbeiwert		γ <sub>Mcp</sub> 1)	[-]			1,5 <sup>2)</sup>	.,-	
Betonkantenbruch				Siehe T	echnical Re	eport TR 02	29, Kapitel	5.2.3.4
Teilsicherheitsbeiwert		γ <sub>Mc</sub> 1)	[-]			1,52)		

<sup>1)</sup> Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren.

Tabelle 13: Verschiebungen von Innengewindeankern unter Zuglast

Größe		M 8	M 10	M 12	M 16	M 20
Ungerissener und geris	sener Beton; Temperaturber	eich I und	111			
Verschiebung	$\delta_{NO}$ [mm/(N/mm <sup>2</sup> )]	0,09	0,10	0,10	0,11	0,13
Verschiebung	$\delta_{\rm Nx}$ [mm/(N/mm <sup>2</sup> )]	0,13	0,15	0,15	0,17	0,19

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{_{N}}$  = ( $\delta_{_{N0}} ^{\bullet}$   $\tau_{_{Sd}})$  /1,4

Tabelle 14: Verschiebungen von Innengewindeankern unter Querzuglast

Größe		M 8	M 10	M 12	M 16	M 20
Verschiebung	$\delta_{vo}$ [mm/kN]	0,12	0,09	0,08	0,07	0,05
Verschiebung	$\delta_{V\infty}$ [mm/kN]	0,18	0,14	0,12	0,10	0,08

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{\rm V}$  = ( $\delta_{\rm V0}^{\, \bullet}$  V  $_{\rm Sd}$ ) /1,4

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 13
155	Innengewindeanker Charakteristische Querzugtragfähigkeit	der europäischen technischen Zulassung
oc: UPM 55	Verschiebungen	ETA-11/0418

Dog. LIDAN E.E.

 $<sup>^{2)}</sup>$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_2$  = 1,0 ist enthalten.

Tabelle 15: Ch	arakte	eristische V	Ver	te fü	ir di	e Z	ugtr	agfa	ähig	ıkei	t vo	n B	etor	ıstä	hler	1			
Größe		Ød	8	10	12	14	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	34	36	40
Stahlversagen	·														_				
Charakteristische Tragfähigkeit Betons	stahl <sup>5)</sup>	N <sub>Rk,s</sub> [kN]	28	44	63	85	111	140	173	209	249	270	292	339	389	443	499	560	691
Teilsicherheitsbeiwe		γ <sub>Ms,N</sub> [-]									1,4								
Herausziehen und E																			
Rechnerischer Durcl	hmesse	er d [mm]	8	10	12	14	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	34	36	40
Charakteristische V		dfestigkeit ir	า นทรุ	geris	sen	em E	3eto	n C2	0/2	5									
Temperaturbereich (60°C / 35°C)	[ <sup>4)</sup> τ <sub>Rk</sub>	ucr [N/mm²]	16	15	15	14	14	14	13	13	13	13	13	13	12	12	12	12	12
Temperaturbereich I (72°C / 50°C)	[ <sup>4)</sup> τ <sub>Rk</sub>	<sub>ucr</sub> [N/mm²]	13	12	12	12	11	11	11	11	11	10	10	10	10	10	10	9,5	9,5
Charakteristische V	/erbund	dfestigkeit ir	n ger	isse	nem	Bet	ton (	20/	25										
Temperaturbereich (60°C / 35°C)	l <sup>4)</sup> τ <sub>Rk</sub>	er [N/mm²]	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	5	5	5	5
Temperaturbereich I (72°C / 50°C)	(4) τ <sub>Rk</sub>	<sub>.cr</sub> [N/mm²]	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	4	4	4	4
		C25/30 [-]									1,02								
		C30/37 [-]									1,04								
Erhöhungsfaktoren	Ψ.	C35/45 [-]																	
für τ <sub>Rk</sub>		C40/50 [-]									1,07								
		C45/55 [-]									1,08								
		C50/60 [-]	_								1,09								
Betonausbruch																			
Randabstand		h / h <sub>ef</sub> ≥ 2,0								1	,0 h	ef							
c <sub>cr,sp</sub> [mm]	2,0 >	h / h <sub>ef</sub> >1,3								4,6 h	) - 1	1,8 h							
		h / h <sub>ef</sub> ≤1,3								2,	26 I	٦ <sub>ef</sub>							
Achsabstand		s <sub>cr,sp</sub> [mm]								2	C <sub>cr,s</sub>	р							
Teilsicherheits- beiwert	$\gamma_{Mp} = \gamma_{N}$	$_{Mc} = \gamma_{Msp}^{1)}$ [-]		1,	5 <sup>2)</sup>								1,8 <sup>3</sup>	)					
2) Der Teilsicherheits	<sup>1)</sup> Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren. <sup>2)</sup> Der Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_2 = 1,0$ ist enthalten <sup>3)</sup> Der Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_2 = 1,2$ ist enthalten																		

<sup>4)</sup> Siehe Anhang 2

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 14
92	Betonstahl	der europäischen technischen Zulassung
00c: UPM 55	Charakteristische Zugtragfähigkeit	ETA-11/0418

DOC- LIPM SS

<sup>5)</sup> Die angegebenen Werte gelten für Betonstahl BSt 500 mit  $f_{uk}$  = 550 N/mm² und  $f_{yk}$  = 500 N/mm² Für andere Betonstähle sind die charakteristischen Stahltragfähigkeiten nach TR 029, Gleichung (5.1) zu berechnen.

Seite 24 der europa	aisc	hen	tech	nisch	nen 2	Zula	ssun	g E	<b>A-1</b>	1/04	18, 6	erteil ——	t an	n 28	. Se	ptem	ber 2	2011
Tabelle 16: Cha	arak	teris	tisch	e W	erte	für	die C	uer	zugt	ragf	ähig	keit	vor	n Be	tons	stähl	en <sup>1)</sup>	
Größe Ø d	8	10	12	14	16	18	20	22	24	25	26	28	3	0	32	34	36	40
Stahlversagen ohne	Heb	elarn	1				,											
Charak- teristische V <sub>Rk,s</sub> [kN] Tragfähigkeit	13,8	3 21,6	31,1	42,4	55,3	70	87	105	125	135	146	170	) 1	95	221	250	280	346
Teilsicher- heitsbeiwert γ <sub>Ms,V</sub> [-		1,5																
Stahlversagen mit H	ebela	arm																
Charakte- ristisches M <sub>Rk,s</sub> [Nm Biegemoment	33																	
Teil-sicherheits- $\gamma_{\rm Ms,V}$ [-] 1,5 beiwert																		
Betonausbruch auf d	er la	stab	gewa	ndter	Sei	te												
Faktor k in Gleichung (5.7) des Technical Report TR 029, Kapitel 5.2.3.3		2,0																
Teil- sicherheits- $\gamma_{Mcp}^{2}$ [-] beiwert									1,	5³)								
Betonkantenbruch					Sie	he Te	chnic	al Re	port	TR C	29, 1	<b>Capit</b>	el 5.	2.3.4	4			
Teil-sicherheits- $\gamma_{Mc}^{\ \ 2)}$ [-] beiwert									1,	5³}								
<ol> <li>Die angegebenen V Für andere Betonst Gleichung (5.1) zu I</li> <li>Falls keine anderen</li> <li>Der Teilsicherheitst</li> </ol>	ähle pered nati	sind chne onale	die ch n. en Reg	arakto jelung	eristi gen e	sche xistie	n Stal	mit hltrag	f <sub>uk</sub> = { gfähiç	550 l gkeite	N/mi en na	m² un ich Ti	df <sub>yk</sub> R 02	= 50 !9,	00 N	/mm²	2.	
Tabelle 17: Verso	hiel	oung	von	Beto	onst			т-									1	1
Größe	Ø	8	. –	. —   .		. –		1		24	25	26	28	30	32	34	36	40
Gerissener und unge	risse	ner	seton	; iem	pera	turbe	ereich	n I ur		-		-				1		
Verschiebung $\delta_{N0} \left[ \frac{mm}{(N/mm)} \right]$	<u>-</u>	),07	0,08	,09 0,	09 0	, <b>10</b> 0	,10 0	,11 C	,11 (	),12 (	),12	0,12	0,13	0,13	0,13	0,14	0,14	0,15
Verschiebung $\delta_{N\alpha} \left[ \frac{mm}{(N/mm)} \right]$	$\frac{1}{2}$	),11	0,12	,13 0,	14 0	, <b>15</b> 0	,16 0	,16 0	,17 0	),18	),18	0,18	0,19	0,19	0,20	0,20	0,21	0,22
Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit $\delta_N = (\delta_{NO} \cdot \tau_{sd})/1,4$																		

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{_{N}}$  = ( $\delta_{_{NO}}$  •  $\tau_{_{Sd}}$ )/1,4

Tabelle 18: Verschiebung von Betonstahl unter Querlast

Größe	Ø	8	10	12	14	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	34	36	40
Verschie- bung	$\delta_{\text{VO}}$ [mm/kN]	0,18	0,15	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,07	0,06	0,06	0,06	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,04
Verschie- bung	$\delta_{V\infty}$ [mm/kN]	0,27	0,22	0,18	0,16	0,14	0,12	0,11	0,10	0,09	0,09	80,0	0,08	0,07	0,06	0,06	0,06	0,05

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{\rm V} = (\delta_{\rm V0} \cdot {\rm V}_{\rm sd})/1.4$ 

Doc: UPM 55

Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 15
Betonstahl Charakteristische Querzugtragfähigkeit	der europäischen technischen Zulassung
Verschiebungen	ETA-11/0418

Tabelle 19: Charakteristische Werte für die Zugtragfähigkeit von Bewehrungsankern FRA

Größe		M12	M16	M20	M24
Stahlversagen					
Charakteristische Tragfähigkeit	$N_{Rk,s}$ [kN]	68	126	196	283
Teilsicherheitsbeiwert	γ <sub>Ms,N</sub> <sup>1)</sup> [-]		1,5	6	
Herausziehen und Betonausbrud					
Rechnerischer Durchmesser	d [mm]	12	16	20	25
Charakteristische Verbundfestig	keit in ungerissenen	Beton C20,	/25	1	
Temperaturbereich I <sup>4)</sup> (60°C / 35°C)	τ <sub>Rk,ucr</sub> [N/mm²]	15	14	13	13
Temperaturbereich II <sup>4)</sup> (72°C / 50°C)	τ <sub>Rk,ucr</sub> [N/mm²]	12	11	11	11
Charakteristische Verbundfestig	keit in gerissenem B	eton C20/2!	5	<del></del>	
Temperaturbereich I <sup>4)</sup> (60°C / 35°C)	τ <sub>Rk,cr</sub> [N/mm²]		7		
Temperaturbereich II <sup>4)</sup> (72°C / 50°C)	τ <sub>Rk,cr</sub> [N/mm²]		6		
	C25/30 [-]		1,0	2	
	C30/37 [-]		1,04		
Erhöhungs- foktoren für σ	C35/45 [-]		1,00		
faktoren für τ <sub>Rk</sub>	C40/50 [-]		1,0		
	C45/55 [-]		1,08		
	C50/60 [-]		1,09	<del></del>	
Betonausbruch					
	h / h <sub>ef</sub> ≥ 2,0		1,0	h <sub>ef</sub>	
Randabstand c <sub>cr,sp</sub> [mm]	2,0 > h / h <sub>ef</sub> > 1,3		4,6 h <sub>ef</sub> -	1,8 h	
	h / h <sub>e1</sub> ≤ 1,3		2,26		
Achsabstand	S <sub>cr.sp</sub> [mm]		2 c <sub>cr</sub>	,sp	
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{Mp} = \gamma$	$\gamma_{\rm Mc} = \gamma_{\rm Msp}^{(1)}$ [-]	1,5 <sup>2)</sup>		1,8 <sup>3)</sup>	

 $<sup>^{1)}</sup>$  Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren.  $^{2)}$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\,\gamma_2^{}=\,$  1,0 ist enthalten.  $^{3)}$  Der Teilsicherheitsbeiwert  $\,\gamma_2^{}=\,$  1,2 ist enthalten.  $^{4)}$  Siehe Anhang 2

Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 16
Bewehrungsanker FRA	der europäischen technischen Zulassung
Charakteristische Zugtragfähigkeit	ETA-11/0418

**Tabelle 20:** Charakteristische Querzugtragfähigkeit für Bewehrungsanker FRA

Größe			M12	M16	M20	M24
Stahlversagen ohne Hebelarm						
Charakteristische Tragfähigkeit	$V_{Rk,s}$	[kN]	33,7	63	98	141
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms,V}$	[-]		1,	25	
Stahlversagen mit Hebelarm						_
Charakteristisches Biegemoment	M <sub>Rk,s</sub> [	Nm]	105	266	519	896
Teilsicherheitsbeiwert	$\gamma_{Ms,V}$	[-]		1,	25	<u>,                                     </u>
Betonausbruch auf der lastabgewand	dten Seit	е				
Faktor k in Gleichung (5.7) des Technical Report TR 029, Kapitel 5.2.3	3.3 k	[-]		2	,0	
Teilsicherheitsbeiwert	γ <sub>Mcp</sub> <sup>1)</sup>	[-]		1,	5 <sup>2)</sup>	
Betonkantenbruch			Siehe Te	chnical Report	t TR 029, Kapit	el 5.2.3.4
Teilsicherheitsbeiwert	γ <sub>Mc</sub> 1)	[-]		1,	5 <sup>2)</sup>	

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> Falls keine anderen nationalen Regelungen existieren.

**Tabelle 21:** Verschiebungen von Bewehrungsankern FRA unter Zuglast

Größe			12	16	20	24	
Ungerissener und gerissener Beton; Temperaturbereich I und II							
Verschiebung	δ <sub>NO</sub> [ (	mm N/mm²)	0,09	0,10	0,11	0,12	
Verschiebung	$\delta_{N\infty}$ $\left[ \overline{(1 - 1)^n} \right]$	mm N/mm²)	0,13	0,15	0,16	0,18	

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{N} = (\delta_{N0} \cdot \tau_{Sd}) / 1.4$ 

**Tabelle 22:** Verschiebungen von Bewehrungsankern FRA unter Querlast

Größe	Ø	12	16	20	24
Verschiebung	$\delta_{vo}$ [mm/kN]	0,12	0,09	0,07	0,06
Verschiebung	δ <sub>v∞</sub> [mm/kN]	0,18	0,14	0,11	0,09

Berechnung der charakteristischen Verschiebung mit  $\delta_{\rm v}$  = ( $\delta_{\rm vo}$  • V<sub>sd</sub>) /1,4

	Upat Injektionssystem UPM 55	Anhang 17		
Joc: UPM 55	Bewehrungsanker FRA Charakteristische Querzugtragfähigkeit Verschiebungen	der europäischen technischen Zulassung ETA-11/0418		

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_2 = 1.0$  ist enthalten.