#### **Deutsches 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-11/0006

Handelsbezeichnung Trade name

Hilti Ankerschiene - HAC mit Spezialschraube - HBC Hilti Anchor Channel - HAC with special screw - HBC

Zulassungsinhaber Holder of approval

Hilti AG Feldkircherstraße 100 9494 Schaan FÜRSTENTUM LIECHTENSTEIN

Zulassungsgegenstand und Verwendungszweck Einbetonierte Ankerschiene

Generic type and use of construction product

Geltungsdauer: vom Cast-in anchor channel

Validity: from bis

8. Februar 2011

Hilti-Werk 6

to

8. Februar 2016

Herstellwerk Manufacturing plant

Hilti-Werk 4828 Hilti-Werk 9223 Hilti-Werk 4345 Hilti-Werk 0199

Diese Zulassung umfasst This Approval contains

37 Seiten einschließlich 28 Anhänge 37 pages including 28 annexes





Seite 2 von 37 | 8. Februar 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>.
- 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 genannten 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 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

<sup>5</sup> Bundesgesetzblatt Teil I 2006, S. 2407, 2416
6 Amtablatt des Europäischen Compinent offen

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



Seite 3 von 37 | 8. Februar 2011

### II BESONDERE BESTIMMUNGEN DER EUROPÄISCHEN TECHNISCHEN ZULASSUNG

### 1 Beschreibung des Produkts und des Verwendungszwecks

### 1.1 Beschreibung des Bauprodukts

Die Hilti Ankerschiene - HAC mit Spezialschraube - HBC ist eine Ankerschiene bestehend aus einer C-förmigen bzw. V-förmigen Schiene aus kaltverformten Stahl mit mindestens zwei auf dem Profilrücken unlösbar befestigten Ankern.

Die Schiene wird oberflächenbündig einbetoniert. In den Schienen werden (hammer- oder. hakenkopfförmige) Hilti - Spezialschrauben mit entsprechenden Sechskantmuttern und Unterlegscheiben befestigt.

Auf der Anlage 1 ist die Ankerschiene im eingebauten Zustand dargestellt.

### 1.2 Verwendungszweck

Die Ankerschiene 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.

Die Ankerschiene darf auch für Verankerungen verwendet werden, an die Anforderungen an die Feuerwiderstandsfähigkeit gestellt werden.

Die Ankerschiene darf für Verankerungen unter statischer oder quasi-statischer Belastung in bewehrtem oder unbewehrtem Normalbeton der Festigkeitsklasse von mindestens C12/15 und höchstens C90/105 nach EN 206:2000-12 verwendet werden. Die Ankerschiene darf im gerissenen und ungerissenen Beton verankert werden.

Die Ankerschiene darf für die Übertragung von Zuglasten, Querlasten oder einer Kombination aus Zuglasten und Querlasten senkrecht zur Längsachse der Schiene verwendet werden.

Die Ankerschienen in Kombination mit den Spezialschrauben HBC-B und HBC-C gemäß Anhang 22, Tabelle 23 dürfen auch für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung verwendet werden.

Die Anwendungsbereiche der Ankerschiene (Schienenprofil, Anker, Spezialschraube, Unterlegscheibe und Mutter) bezüglich Korrosion sind in Abhängigkeit von den gewählten Werkstoffen in Anhang 3, Tabelle 1 angegeben.

Die Bestimmungen dieser europäischen technischen Zulassung beruhen auf einer angenommenen Nutzungsdauer der Ankerschiene 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.

Z3743.11 8.06.01-278/08



Seite 4 von 37 | 8. Februar 2011

### 2 Merkmale des Produkts und Nachweisverfahren

#### 2.1 Merkmale des Produkts

Die Ankerschiene entspricht den Zeichnungen und Angaben nach Anhang 2 bis 7. Die in den Anhängen nicht angegebenen Werkstoffkennwerte, Abmessungen und Toleranzen der Ankerschiene müssen den in der technischen Dokumentation<sup>7</sup> dieser europäischen technischen Zulassung festgelegten Angaben entsprechen.

Hinsichtlich der Anforderungen an den Brandschutz (ER 2) wird angenommen, dass die Ankerschiene die Anforderungen der Klasse A1 in Bezug auf das Brandverhalten in Übereinstimmung mit den Bestimmungen der Entscheidung der Kommission 96/603/EG, geändert durch 2000/605/EG erfüllt.

Die charakteristischen Kennwerte für die Bemessung der Verankerungen sind in den Anhängen 8 bis 17 angegeben. Die charakteristischen Werte für die Bemessung der Verankerungen in Bezug auf die Feuerwiderstandsfähigkeit sind in den Anhängen 18 bis 20 angegeben. Sie gelten für die Verwendung in einem System, das den Anforderungen einer bestimmten Feuerwiderstandsklasse genügen muss. Die Bemessungswerte für die Verankerung von ermüdungsrelevanten Lasten sind in den Anhängen 21 bis 26 angegeben.

Jede Ankerschiene ist mit dem Herstellerkennzeichen, der Größe und der Art der Werkstoffausführung, z.B. HAC-10 F gemäß Anhang 2 gekennzeichnet. Die Lage des Ankers ist bei Ankerschienen mit aufgeschweißten Ankern durch die Nagellöcher im Schienenprofil gekennzeichnet.

Jede Spezialschraube ist mit dem Herstellerkennzeichen, dem Spezialschraubentyp, der Festigkeitsklasse und der Werkstoffausführung gemäß Anhang 2 gekennzeichnet.

### 2.2 Nachweisverfahren

### 2.2.1 Allgemeines

Die Beurteilung der Brauchbarkeit der Ankerschiene 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 auf der Basis der folgenden Nachweise:

### Nachweise bei Zugbeanspruchung für

1.	Lastverteilun	ıg der	angrei	tenden ∠	∠uglas¹	ten
----	---------------	--------	--------	----------	---------	-----

14. Verschiebung unter Zugbeanspruchung

2.	Stahlversagen - Anker	$N_{Rk,s,a}$
3.	Stahlversagen - Spezialschraube	$N_{Rk,s,s}$
4.	Stahlversagen - Verbindung Schiene/ Anker	$N_{Rk,s,c}$
5.	Stahlversagen - Aufbiegen Schienenlippen	$N_{Rk,s,l}$
6.	Stahlversagen - Biegewiderstand der Schiene	$M_{Rk,s,flex}$
7.	Stahlversagen - Umsetzung Drehmoment in Vorspannkraft	$T_{inst}$
8.	Betonversagen - Herausziehen	$N_{Rk,p}$
9.	Betonversagen - Betonausbruch	$N_{Rk,c}$
10	. Betonversagen - Spalten bei Montage	$c_{min}$ , $s_{min}$ , $h_{min}$
11	. Betonversagen - Spalten unter Belastung	$N_{Rk,sp}$
12	. Betonversagen - Lokaler Betonausbruch	$N_{Rk,cb}$
13	. Rückhängebewehrung	$N_{\text{Rk,re}}$ , $N_{\text{Rd,a}}$

 $\delta_N$ 

Z3743.11 8.06.01-278/08

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 37 | 8. Februar 2011

### Nachweise bei Querbeanspruchung für

1.	Lastverteilung	der	angreifenden	Querlasten

2.	Stahlversagen ohne Hebelarm - Spezialschraube	$V_{Rk,s,s}$
3.	Stahlversagen ohne Hebelarm - Aufbiegen Schienenlippen	$V_{Rk,sl}$
4.	Stahlversagen mit Hebelarm	$M^0_{Rk,s}$
5.	Betonversagen - Rückwärtiger Betonausbruch	$V_{Rk,cp}$
6.	Betonversagen - Betonkantenbruch	$V_{Rk,c}$
7.	Rückhängebewehrung	$V_{Rk,c,re}$
8.	Verschiebung unter Querbeanspruchung	$\delta_{V}$

### Nachweise bei ermüdungsrelevanter Zugbeanspruchung für

1. Lastverteilung der angreifenden Zuglasten

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

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 2000/273/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;
  - (2) 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.



Seite 6 von 37 | 8. Februar 2011

### 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.

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 Ankerschienen 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 mit der Aussage abzugeben, 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 dem 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 Ankerschiene anzubringen. Hinter den Buchstaben "CE" sind ggf. die Kennnummer der zugelassenen Zertifizierungsstelle anzugeben sowie die folgenden zusätzlichen Angaben zu machen:

- Name und Anschrift des Herstellers (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,

Z3743.11 8.06.01-278/08

9

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 37 | 8. Februar 2011

- Nummer der europäischen technischen Zulassung,
- Handelsname der Ankerschienen und Spezialschrauben

### 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.

### 4.2 Bemessung der Verankerungen

### 4.2.1 Statische oder quasi-statische Belastung

Die Brauchbarkeit der Ankerschiene ist für den Verwendungszweck unter folgenden Voraussetzungen gegeben:

Die Bemessung der Verankerungen erfolgt nach CEN/TS 1992-4:2009 "Bemessung der Verankerung von Befestigungen in Beton", Teile 1 und 3 unter der Verantwortung eines auf dem Gebiet der Verankerungen und des Betonbaus erfahrenen Ingenieurs.

Der Nachweis für Querbeanspruchung mit Zusatzbewehrung wird entsprechend CEN/TS 1992 4-3:2009, Abschnitt 6.3.6 und 6.3.7 oder alternativ entsprechend Anhang 16 und 17 geführt.

Die Berechnung von  $\alpha_{\text{h,v}}$  (Einfluss der Bauteildicke) für den Nachweis des Betonkantenbruchs erfolgt abweichend von CEN/TS 1992-4-3:2009, Abschnitt 6.3.5.6, Formel (38) entsprechend Anhang 14, Tabelle 16.

Die Schwächung des Betonquerschnitts durch den Einbau von Ankerschienen wird ggf. beim statischen Nachweis berücksichtigt.

Die Bauteildicke beträgt nicht weniger als h<sub>min</sub> gemäß Anhang 8, Tabelle 9.

Der Randabstand der Anker auf dem Schienenrücken beträgt nicht weniger als  $c_{min}$  gemäß Anhang 8, Tabelle 9.

Der Achsabstand der Anker beträgt zwischen  $s_{min}$  und  $s_{max}$  gemäß Anhang 6, Tabelle 6.

Der Achsabstand der Spezialschrauben ist nicht weniger als s<sub>min.s</sub> gemäß Anhang 9, Tabelle 10.

Die effektive Verankerungstiefe beträgt nicht weniger als min hef gemäß Anhang 8, Tabelle 8.

Die charakteristischen Widerstände werden mit der minimalen effektiven Verankerungstiefe berechnet.

Unter Berücksichtigung der zu verankernden Lasten werden prüfbare Berechnungen und Konstruktionszeichnungen angefertigt.

Auf den Konstruktionszeichnungen wird die Lage, der Typ, die Größe, die Länge der Ankerschiene, ggf. der Achsabstand der Anker und ggf. die Lage sowie die Größe der Spezialschrauben dargestellt. Der Werkstoff der Ankerschiene und der Spezialschraube ist zusätzlich auf den Zeichnungen angegeben.

### 4.2.2 Ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung

Die Bemessung für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung darf für bekannte Schwingspielzahlen n und bekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung  $\Delta N_{Ed}$ , für unbekannte Schwingspielzahlen und bekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung und für bekannte Schwingspielzahlen und unbekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung gemäß Abschnitt 4.2.2.1 erfolgen.

Z3743.11 8.06.01-278/08



Seite 8 von 37 | 8. Februar 2011

Sie darf für unbekannte Schwingspielzahlen und unbekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung gemäß Abschnitt 4.2.2.2 erfolgen.

Der Teilsicherheitsbeiwert für ermüdungsrelevante Beanspruchung sollte mit  $\gamma_{F,fat}$  = 1,0 angesetzt werden, wenn ein Beanspruchungskollektiv mit unterschiedlichen Laststufen vorliegt und der Spitzenwert der Einwirkungen für die Bemessung angesetzt wird. Er sollte mit  $\gamma_{F,fat}$  = 1,2 angesetzt werden, wenn die tatsächliche Beanspruchung ein Einstufenkollektiv ist oder die tatsächliche Beanspruchung in ein schadenäguivalentes Einstufenkollektiv umgewandelt wird.

### 4.2.2.1 Bemessungsmethode I für bekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung und/ oder bekannte Schwingspielzahlen

Die Nachweise dürfen gemäß Anhang 23 geführt werden, wenn

- (1) eine definierte Einordnung aller Einwirkungen in einen statischen oder quasi- statischen und einen ermüdungsrelevanten Teil möglich ist und/ oder
- (2) eine Obergrenze der Schwingspielzahl n innerhalb der Nutzungsdauer bekannt ist.

Drei Fälle müssen unterschieden werden:

Fall 1: Bedingung (1) und (2) ist erfüllt,

Fall 1.1: nur Bedingung (1) ist erfüllt,

Fall 1.2: nur Bedingung (2) ist erfüllt.

Die Bemessungswiderstände der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;n}$  bei Zugbeanspruchung ohne statische Lastanteile sind in Anhang 24 und 25 in Abhängigkeit von der Größe der Ankerschiene und der Schwingspielzahl angegeben.

Für den Fall 1 ist der Nachweis mit dem Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;E;n}$  bei Zugbeanspruchung mit statischen Lastanteilen und n Schwingspielzahlen zu führen. Der Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;E;n}$  darf für Stahlversagen, Betonausbruch und Versagen durch Herausziehen gemäß Anhang 22 berechnet werden.

Für den Fall 1.1 ist der Nachweis mit dem Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;E;\infty}$  bei Zugbeanspruchung mit statischen Lastanteilen und  $n \geq 10^6$  Schwingspielzahlen zu führen. Der Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;E;\infty}$  darf für Stahlversagen, Betonausbruch und Versagen durch Herausziehen gemäß Anhang 22 berechnet werden.

Für den Fall 1.2 ist der Nachweis mit der gesamten Bemessungseinwirkung und dem Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;n}$  bei Zugbeanspruchung ohne statische Lastanteile und n Schwingspielzahlen zu führen. Der Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;n}$  darf für Stahlversagen, Betonausbruch und Versagen durch Herausziehen ermittelt werden.

### 4.2.2.2 Bemessungsmethode II für unbekannte ermüdungsrelevante Beanspruchung und unbekannte Schwingspielzahlen

Die Nachweise dürfen gemäß Anhang 26 geführt werden, wenn

- (1) eine definierte Einordnung aller Einwirkungen in einen statischen oder quasi- statischen und einen ermüdungsrelevanten Teil nicht möglich ist und
- (2) eine Obergrenze der Schwingspielzahl n innerhalb der Nutzungsdauer nicht bekannt ist. Alle Einwirkungen sollten als ermüdungsrelevante mit Schwingspielzahlen  $n \ge 10^6$  angesetzt werden.

Die Bemessungswiderstände der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;\infty}$  bei Zugbeanspruchung ohne statische Lastanteile sind in Anhang 26 in Abhängigkeit von der Größe der Ankerschiene angegeben.

Da Versagen durch Herausziehen nicht maßgebend ist, ist der Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;\,\infty}$  nur für Stahlversagen und Betonausbruch zu ermitteln.

Z3743.11 8.06.01-278/08



Seite 9 von 37 | 8. Februar 2011

### 4.2.3 Brandbelastung

Die Bemessung von Verankerungen durch Brandbelastung muss die Bedingungen des Technical Reports TR 020 "Beurteilung von Verankerungen im Beton hinsichtlich der Feuerwiderstandfestigkeit" berücksichtigen. Die entsprechenden charakteristischen Werte sind in Anhang 18 bis 20 angegeben. Das Bemessungsverfahren beinhaltet nur eine einseitige Brandbeanspruchung. Liegt eine mehrseitige Brandbeanspruchung vor, darf das Bemessungsverfahren nur dann benutzt werden, wenn der Randabstand der Anker c ≥ 300 mm beträgt.

#### 4.3 Einbau der Ankerschienen

Von der Brauchbarkeit der Ankerschiene kann nur dann ausgegangen werden, wenn folgende Einbaubedingungen eingehalten werden:

- Einbau durch entsprechend geschultes Personal unter der Aufsicht des Bauleiters.
- Verwendung der Ankerschiene nur so, wie vom Hersteller geliefert, ohne Veränderungen, Umordnung oder Austausch der einzelnen Teile.
- Abschneiden der Ankerschienen, nur wenn Stücke einschließlich der Schienenüberstände und minimalen Schienenlängen gemäß Anhang 6, Tabelle 6 erzeugt werden und nur zur Verwendung in trockenen Innenräumen.
- Einbau nach der Montageanleitung des Herstellers gemäß Anlagen 27 und 28 und den Konstruktionszeichnungen.
- Die Ankerschienen sind so auf der Schalung, der Bewehrung oder Hilfskonstruktion fixiert, dass sie sich beim Verlegen der Bewehrung sowie beim Einbringen und Verdichten des Betons nicht verschieben oder bewegen.
- Einwandfreie Verdichtung des Betons unter dem Kopf der Anker. Die Schienen sind gegen Eindringen von Beton in den Schieneninnenraum geschützt.
- Größe und Achsabstand der Spezialschrauben entsprechen den Konstruktionszeichnungen.
- Unterlegscheiben k\u00f6nnen gem\u00e4\u00dB Anhang 3 gew\u00e4hlt werden und separat durch den Anwender bezogen werden.
- Ausrichtung der Spezialschrauben (Kerbe im Anhang 7) rechtwinklig zur Schienenachse.
- Einhaltung der vorgegebenen Montagekennwerte (z. B. T<sub>inst</sub> gemäß Anhang 9).
- Die in Anhang 9 angegebenen Drehmomente dürfen bei der Montage der Anbauteile nicht überschritten werden.

### 5 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.

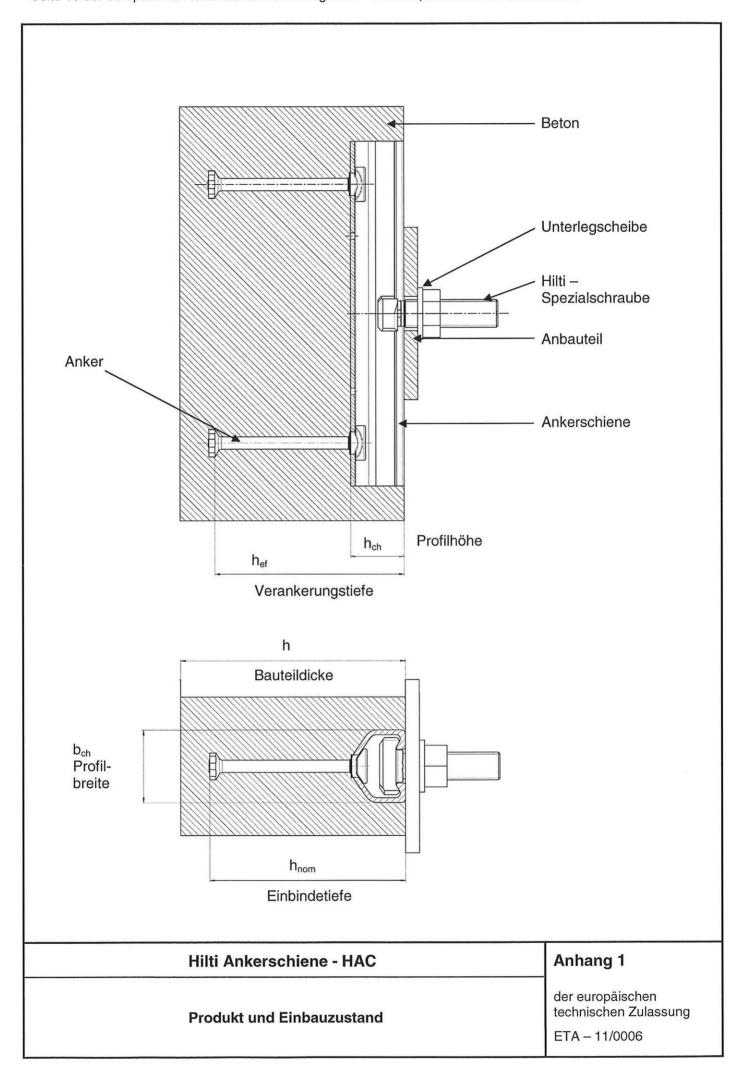
Es sind mindestens folgende Angaben zu machen:

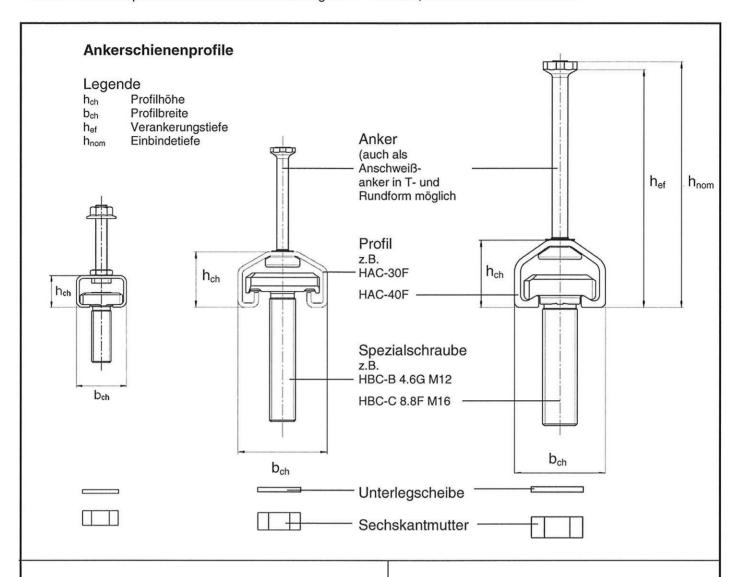
- Abmessungen der Ankerschiene,
- Angabe der passenden Schrauben,
- Werkstoffe der Ankerschiene (Schiene, Anker, Schraube, Unterlegscheibe, Mutter),
- Angaben über den Einbauvorgang, vorzugsweise durch bildliche Darstellung,
- Max. Drehmoment beim Befestigen,
- Herstelllos.

Alle Angaben müssen in deutlicher und verständlicher Form erfolgen

Georg Feistel Abteilungsleiter







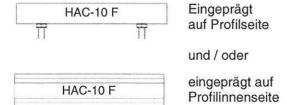
### Kennzeichnung der Hilti – Ankerschiene: z.B.: HAC-10 F

HAC = Herstellerkennzeichen Hilti Anchor Channel

10 = Größe

F = Materialausführung = feuerverzinkt

Neben den Ankern ist ein Nagelloch angeordnet



Profilwerkstoff: siehe Anhang 3

### Kennzeichnung der Hilti – Spezialschraube:

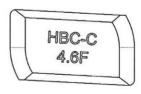
z.B.: HBC-C 4.6F

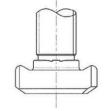
HBC = Herstellerkennzeichen

<u>H</u>ilti <u>B</u>olt <u>C</u>hannel

C = Schraubentyp

4.6F = Festigkeitsklasse (Fkl.) / Materialausführung





Werkstoff / Festigkeitsklasse

4.6 = Festigkeitsklasse 4.6 8.8 = Festigkeitsklasse 8.8

A4-50 = Nichtrostender Stahl nach Anhang 3

### Materialausführung:

G = Galvanisch verzinkt
F = Feuerverzinkt
R = Nichtrostender Stahl

### Hilti Ankerschiene - HAC

### Anhang 2

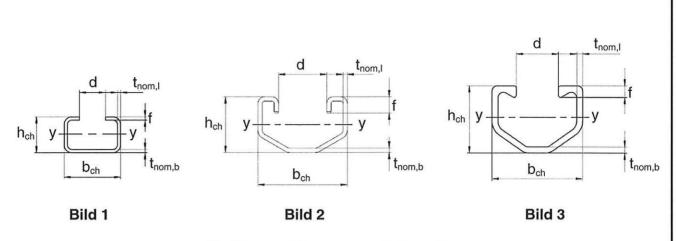
Produkt und Kennzeichnung

der europäischen technischen Zulassung

			Anwendungsbereich	е
		1	2	3
Teile Nr.	Bezeichnung	Ankerschienen dürfen nur in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume verwendet werden (z.B. Wohnräume, Büroräume, Schulen, Krankenhäuser, Verkaufsstätten mit Ausnahme von Feuchträumen gemäss Spalte 2)	Ankerschienen dürfen zusätzlich in Bauteilen mit normaler Luftfeuchte verwendet werden (z.B. Küchen, Bad und Waschküchen in Wohngebäuden mit Ausnahme permanenter Dampfeinwirkung und unter Wasser)	Mittlere Korrosionsbelastung Ankerschienen dürfen zusätzlich im Freien (einschließlich Industrieatmosphäre und Meeresnähe) oder in Feuchträumen verwendet werden, wenn keine besonders aggressiven Bedingungen (z.B. ständiges, abwechselndes Eintauchen in Seewasser oder in Bereich der Spritzzone von Seewasser, chloridhaltige Atmosphäre in Schwimmbadhallen oder Atmosphäre mit extremer chemischer Verschmutzung z.B bei Rauchgas- Entschwefelungsanlagen oder Straßentunneln, in denen Enteisungsmittel verwendet werden) vorliegen.
			Werkstoffe	
1	Schienenprofil	feuerverzinkt <u>&gt;</u> 55 μm <sup>2)</sup> oder gem. EN 10025-2, (HAC-30 t	149-2, EN 10051 , (HAC-10 and HAC-20) feuerverzinkt ≥ 55 μm <sup>2)</sup> o HAC-50)	-
		oder gem. EN 10025-2, feuerverzinkt ≥ 70 μm <sup>2)</sup> (HAC-60 and HAC-70)		
2	Niet	Stahl, feuerver	zinkt ≥ 45 μm <sup>3)</sup>	-
3	Anker	Stahl, feuerver	zinkt ≥ 45 μm <sup>3)</sup>	-
4	HILTI Spezialschraube mit Schaft und Gewindeaus- bildung nach EN ISO 4018	Stahl, Fkl. 4.6 / 8.8 in Anlehnung an EN ISO 898-1 <sup>4)</sup> galvanisch verzinkt ≥ 8 μm <sup>1)</sup>	Stahl, Fkl. 4.6 / 8.8 in Anlehnung an EN ISO 898-1 <sup>4)</sup> feuerverzinkt ≥ 45 μm <sup>3</sup> )	Nichtrostender Stahl Fkl. 50 1.4401/ 1.4404/ 1.4571 1.4362/ 1.4578/ 1.4439 EN ISO 3506-1 EN10088-2
5	Unterlegscheibe EN ISO 7089 und EN ISO 7093-1 Produktionsklass e A, 200 HV	Stahl, EN 10025-2 galvanisch verzinkt ≥ 5 μm <sup>1</sup> )	Stahl, EN 10025-2 feuerverzinkt ≥ 45 μm <sup>3</sup> )	Nichtrostender Stahl 1.4401/ 1.4404/ 1.4571 1.4362/ 1.4578/ 1.4439 EN 10088
6	Sechskant- schraube DIN 934 <sup>5)</sup> EN ISO 4032	Stahl, Klasse 5 / 8 EN 20898-2 galvanisch verzinkt ≥ 8 µm 1)	Stahl, Klasse 5 / 8 EN 20898-2 feuerverzinkt ≥ 45 μm <sup>3)</sup>	Nichtrostender Stahl Klasse 70 1.4401/ 1.4404/ 1.4571 1.4362/ 1.4578/ 1.4439 EN ISO 3506-2 EN 10088-2

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 3		
Welkstone und Anwendungsbereiche	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006		

<sup>1)</sup> Galvanisch verzinkt nach EN ISO 4042, A3K
2) Feuerverzinkt nach EN ISO 1461:2009-10 (Durchschnittliche Schichtdicke (Mindestwert))
3) Feuerverzinkt nach ISO 1461:1999 (Durchschnittliche Schichtdicke (Mindestwert))
4) Eigenschaften nach EN ISO 898-1 nur im Schaftbereich der Spezialschraube
5) DIN 934 nur für Festigkeitsklasse 4.6



Profilkennzeichnung gem. Anhang 2

Tabelle 2: Profilabmessungen

	Bild			Abmes	sungen			J.	
Anker-		b <sub>ch</sub>	h <sub>ch</sub>	t <sub>nom,b</sub>	t <sub>nom,I</sub>	d	f	kstc	ly
schiene	<u> </u>			[m	m]			Werkstoff	[mm <sup>4</sup> ]
HAC-10		26,2	16,7	1,60	1,60	12,0	1,60		3643
HAC-20		27,5	18,0	2,25	2,25	12,0	2,25		5775
HAC-30	2	41,3	25,6	2,00	2,00	22,3	7,50	1_	15349
HAC-40		40,9	28,0	2,25	2,25	19,5	4,50	Stahl	21452
HAC-50		41,9	31,0	2,75	2,75	19,5	5,30	1 %	33125
HAC-60	3	43,4	35,5	3,50	3,50	19,5	6,30		57930
HAC-70		45,4	40,0	4,50	4,50	19,5	7,40		96736

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 4
Profilabmessungen	der europäischen technischen Zulassung
3	ETA - 11/0006

Tabelle 3: Ankertypen Rundanker

Anker- schiene	Schaft- Ø d₁	Kopf- Ø d <sub>2</sub>	Länge min l
		[mm]	
HAC-10 1)	5,35	10,0	33.3
HAC-20 1)	7,19	13,0	64.5
HAC-30	5,35	11,5	44.4
HAC-40	7,19	13,5	66.0
HAC-50	7,19	15,5	78.5
HAC-60	9,03	19,5	117.0
HAC-70	10,86	23,0	140.0

Fig. 4

Tabelle 4: Anschweißbare Ankertypen Rundanker 1)

Anker- schiene	Schaft Ø d₁	Schaft Ø d₂	Länge min I
		[mm]	
HAC-10	6	13	35
HAC-20	10	19	75
HAC-30	10	19	50

 $d_1$   $d_2$ 

Fig. 5a

Fig. 5b

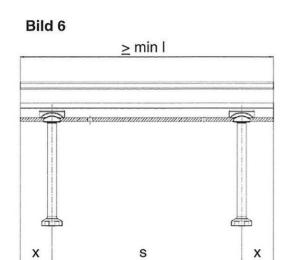
Tabelle 5: Anschweißbare Ankertypen T-Anker 1)

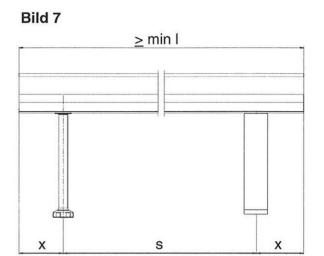
Anker- schiene	Kopf- breite a	Schweißnaht- dicke t	Länge min l
		[mm]	
HAC-40	13	5	70
HAC-50	14	5	80
HAC-60	16	5	120
HAC-70	17	6	135

<sup>1)</sup> Nicht für dynamische Belastungen geeignet

a t

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 5
Ankertypen	der europäischen technischen Zulassung
	ETA - 11/0006





**Tabelle 6: Ankeranordnung** 

	Achsabstand der Anker		Schienenü	berstand x	min. Schienenlänge min I		
Anker- schiene	S <sub>min</sub>	S <sub>max</sub>	Rundanker Bild 6	l ankar I		Anschweiß- anker Bild 7	
		[mm]					
HAC-10		200					
HAC-20	50	200	l		10	00	
HAC-30							
HAC-40			2	.5			
HAC-50	100	250			41	=0	
HAC-60	100				150		
HAC-70							

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 6
Ankeranordnung Schienenlängen	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

	<b>A</b> 1		
Tabelle 7:	Abmessungen	der S	pezialschraube

Anker-		Schrauben-	а	Länge I				
schiene	Bild	typ	b <sub>1</sub>	b <sub>2</sub>	k	Ø		
				[m	m]		[mm]	
					5,0	8	15-100	
HAC-10 HAC-20	8	HBC-A	11,0	22,0	6,0	10	15-175	
11/10/20					7,0	12	20-200	
			18,0	34,0	7,0	8	15-150	
HAC-30	9	HBC-B	10,0	54,0		10	15-175	
			19,0	34,0	9,2	12	20-200	
HAC-40	10	10		14.0		8,5	10	20-200
HAC-50			10	10 HBC-C 18,5	14,0	33,0	0,5	12
HAC-60 HAC-70	10	1100 0			33,0	9,5	16	20-300
TIAC-70			10,5		12,0	20	20-300	
HAC-40	AC-40 11 HBC-C-E	14,0	33,0	8,5	12	20-200		
HAC-50	1.1	TIBO-C-E	17,0	33,0	11,5	16	20-300	
HAC-40 HAC-50	12	HBC-C-N	18,5	33,0	9,5	16	20-200	
HAC-60 HAC-70	, _	12   HBC-C-N		55,5	13,0	20	20-300	

Bild 8: HBC-A

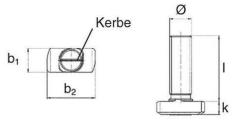
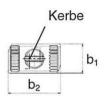


Bild 9: HBC-B



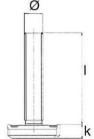
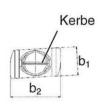


Bild 10: HBC-C



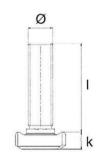
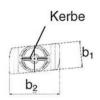


Table 8: Festigkeitsklassen

Spezial- schrauben	Sta	Nicht- rostender Stahl <sup>1)</sup>		
Festigkeitsklasse	4.6	8.8	A4-50	
f <sub>uk</sub> [N/mm <sup>2</sup> ]	400	800	500	
f <sub>yk</sub> [N/mm <sup>2</sup> ]	240	640	210	
Korrosionsschutz	G F	-		

Bild 11: HBC-C-E



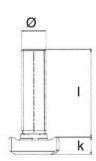
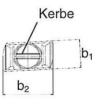
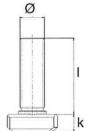


Bild 12: HBC-C-N





Kennzeichnung auf dem Schraubenkopf gemäss Anhang 2

### Hilti Ankerschiene - HAC

### Hilti - Spezialschraube Abmessungen und Festigkeitsklassen

### Anhang 7

der europäischen technischen Zulassung

<sup>1)</sup> Werkstoffe gemäss Anhang 3, Tabelle 1

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Galvanisch verzinkt

<sup>3)</sup> Feuerverzinkt

### Bild 13

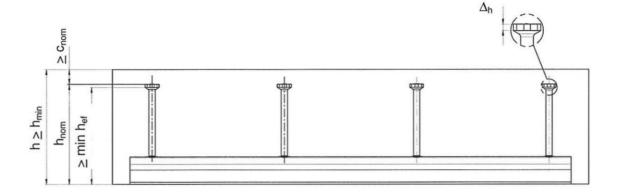


Bild 14

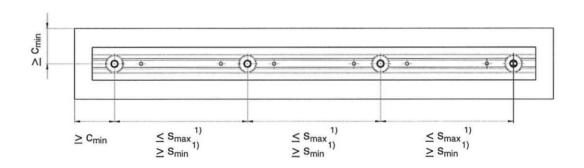


Tabelle 9: Minimale Verankerungstiefen, Randabstände und Bauteildicken

								12771400	
Ankerschiene			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70
Minimaler Verankerungstiefe	min h <sub>ef</sub>		45	76	68	91	106	148	175
Minimaler Randabstand	C <sub>min</sub>	[mm]	40		50		75	10	00
Ankerkopfdicke	$\Delta_{h}$	트	5	6.5	2	3	3.5	4.5	5
Minimale Bauteildicke	h <sub>min</sub> <sup>2)</sup>				h <sub>e</sub>	$f + \Delta h + c_{nor}$	2) m		

 $<sup>^{1)}</sup>$   $s_{min}$ ,  $s_{max}$  gemäss Tabelle 5, Anhang 6  $c_{nom} \geq 10$  mm und gemäß EN 1992-1-1:2005

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 8
Montagekennwerte	der europäischen technischen Zulassung
	ETA - 11/0006

Tabelle 10: Montagekennwerte der Hilti - Spezialschrauben

			Min Rand-	Di	4)	
	Spezial-	Spezial schrauben-	abstand s <sub>min,s</sub> 5)	Allgemein 2)	Stahl – Stah	l Kontakt 3)
Anker- schiene schrauben- typ	Ø	der Spezial- schraube	4.6; 8.8; A4-50 <sup>1)</sup>	4.6 A4-50 <sup>1)</sup>	8.8 1)	
		[mm]	[mm]		[Nm]	
		8	40	8	8	-
HAC-10		10	50	15	15	
	HBC-A	12	60	15	25	-
	I IIDO-A	8	40	8	8	-
HAC-20		10	50	15	15	-
		12	60	25	25	-
		8	40	8	8	-
HAC-30	HBC-B	10	50	15	15	-
	12	60	30	25	-	
		10	50	15	15	48
HAC-40		12	60	25	25	70
1140-40		16	80	60	60	200
		20	100	75	120	400
	1	10	50	15	15	48
HAC-50		12	60	25	25	70
11AU-50	HBC-C	16	80	60	60	200
	HBC-C-E	20	100	120	120	400
	HBC-C-E	10	50	15	15	48
HAC-60	I IDO-O-IV	12	60	25	25	70
1 IAC-00		16	80	60	60	200
		20	100	120	120	400
	1	10	50	15	15	48
HAC-70		12	60	25	25	70
1140-70		16	80	60	60	200
		20	100	120	120	400

<sup>1)</sup> Werkstoffe gemäß Tabelle 1, Anhang 3 2) Gemäß Bild 15, Anhang 10 3) Gemäß Bild 16, Anhang 10 4) T<sub>inst</sub> darf nicht überschritten werden 5) Siehe Anhang 11, Bild 17

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 9
Montagekennwerte der Hilti - Spezialschrauben	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

### Allgemein:

Das Anbauteil wird gegen die Ankerschiene oder den Beton bzw. gegen Ankerschiene und Beton verspannt. Das Drehmoment wird gemäss Anhang 9, Tabelle 10 aufgebracht und darf nicht überschritten werden.

### Stahl - Stahl Kontakt:

Das Anbauteil wird gegen die Ankerschiene mittels geeigneter Unterlegscheibe verspannt. Das Drehmoment wird gemäss Anhang 9, Tabelle 10 aufgebracht und darf nicht überschritten werden.

Bild 15

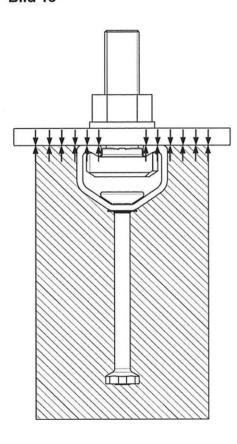
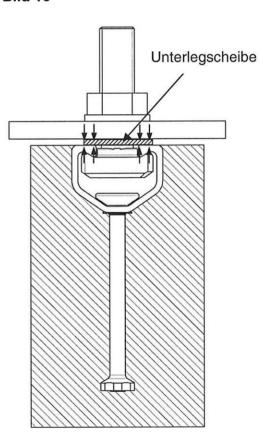


Bild 16



### Hilti Ankerschiene - HAC

Lage des Anbauteils

### Anhang 10

der europäischen technischen Zulassung

Tabelle 11: Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung – Stahlversagen Schiene

Ankerschienen			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70	
Stahlversagen, Anke	er		medical and a second second							
Charakteristischer Widerstand	N <sub>Rk,s,a</sub>	[kN]	13	29	18	33	33	52	76	
Teilsicherheits- beiwert	γм	1) s				1,8				
Stahlversagen, Verb	indung	Schiene	e / Anker						/	
Charakteristischer Widerstand	N <sub>Rk,s,c</sub>	[kN]	9	18	18	25	33	52	73	
Teilsicherheits- beiwert	YMs,ca 1)			1,8						
Stahlversagen, Aufb	iegen d	er Schie	enenlipper	n für s₅≥ s₅	slb					
Abstand der Schrauben für N <sub>Rk.s.I</sub>	S <sub>slb</sub>	[mm]	45	47	71	75	81	90	99	
Charakteristischer Widerstand	N <sub>Rk,s,I</sub>	[kN]	9	18	20	25	35	52	73	
Teilsicherheits- beiwert	γMs	γ <sub>Ms,I</sub> <sup>1)</sup> 1,8								
Stahlversagen, Aufb	iegen d	er Schie	enenlipper	ı für s <sub>slb</sub> ≥	s <sub>s</sub> ≥ s <sub>min,s</sub> <sup>2</sup>	)				
Charakteristischer Widerstand	N <sub>Rk,s,l</sub>	[kN]	$0.5 (1+s_s/s_{slb}) N_{Rk,s,l} \le N_{Rk,s,c}$							
Teilsicherheits- beiwert	γм	1) s				1,8				

 $<sup>^{1)}</sup>$  Sofern andere nationale Regelungen fehlen  $^{2)}$  s<sub>min,s</sub> gemäß Tabelle 10, Anhang 9

**Bild 17: Schraubenabstand** 

 $N_{Rk,s,l}$  $N_{Rk,s,l}$ 

Bild 18: Annahme für statisches System

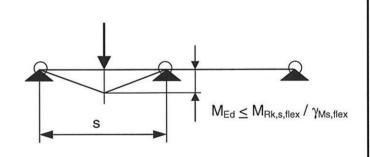


Tabelle 12: Charakteristischer Biegewiderstand der Schiene

Ankerschienen			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70
Char. Biege- widerstand der Schiene	$M_{Rk,s,flex}$	[Nm]	292	584	708	944	1364	2077	3239
Teilsicherheits- beiwert	γMs,flex	1)				1,15			

<sup>1)</sup> Sofern andere nationale Regelungen fehlen

Hilti	Λn	VOVEC	higha	- HAC
	~	VCI 3C		- 1120

Anhang 11

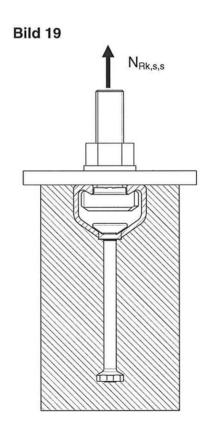
Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung Stahlversagen Schiene

der europäischen technischen Zulassung

Tabelle 13: Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung -Stahlversagen der Hilti Spezialschrauben HBC-A, HBC-B, HBC-C, HBC-C-E and HBC-C-N

Schrauben - Ø					M8	M10	M12	M16	M20			
Stahlversagen												
			HBC-A	4.6	14,6	23,2	33,7		-			
			пвс-А	A4-50 1)	18,3	29,0	42,2	-	-			
Char. Widerstand			LIDO D	4.6	14,6	23,2	33,7	-	-			
	N <sub>Rk,s,s</sub> <sup>2)</sup>	[kN]	HBC-B	A4-50 1)	18,3	29,0	42,2	-				
Widerstand			HBC-C	4.6	-	23,2	33,7	62,8	98,0			
			HBC-C-E	8.8	-	46,4	67,4	125,6	196,0			
			HBC-C-N	A4-50 1)	-	29,0	42,2	78,5	- - - 98,0			
				4.6			2,00					
Teilsicherheits-		γ <sub>Ms</sub> 3)		8.8	1,50							
beiwert				A4-50 <sup>1)</sup>			2,86					

Werkstoffe gemäß Tabelle 1, Anhang 3
 In Übereinstimmung mit EN ISO 898-1
 Sofern andere nationale Regelungen fehlen



### Hilti Ankerschiene - HAC Anhang 12 der europäischen Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung technischen Zulassung Stahlversagen der Hilti - Spezialschrauben ETA - 11/0006

Tabelle 14: Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung - Betonversagen

Ankerschie	nen			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70			
Herausziehe	en												
	Char. Widerstand in gerissenem Beton C12/15		[kN]	5,0	8,3	7,3	9,2	13,3	21,1	29,1			
	C16/20				1,33								
	C20/25						1,67						
	C25/30			2,00									
Erhöhungs- faktor für	C30/37	Ψ。	[-]		2,47								
N <sub>Rk,p</sub>	C35/45	Ψc	[-]	3,00									
	C40/50				3,33								
	C45/55						3,67						
	≥ C50/60						4,00						
Ψ <sub>ucr,N</sub> <sup>2)</sup>			,N		1,4								
Teilsicherhei	tsbeiwert	γ <sub>Mp</sub> =	γ <sub>Mc</sub> 1)	1,5									
Betonausbr	uch N <sup>0</sup> <sub>Rk,c</sub> g	jemäß (	CEN/TS	S 1992-4-3	: 2009, Ka	pitel 6.2.5	·						
		α	ch	0,812	0,879	0,864	0,903	0,924	0,971	0,989			
Verankerung	stiefe	h <sub>ef</sub>		45	76	68	91	106	148	175			
Charakteristi Randabstand		C <sub>cr,N</sub>	[mm]	111	171	157	195	216	256	269			
Charakteristi Achsabstand		S <sub>cr,N</sub>		222	342	314	390	432	512	538			
$\Psi_{ucr,N}^{\ \ 2)}$							1,4						
Teilsicherheitsbeiwert γ <sub>Mc</sub> 1)		1,5											
Spalten													
					Nachweis gegen Spalten ist nicht erforderlich								

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> Sofern andere nationale Regelungen fehlen
<sup>2)</sup> Erhöhungsfaktor für ungerissenen Beton

Tabelle 15: Verschiebungen unter Zugbeanspruchung

Ankerschienen	HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70		
Zuglast	N <sub>Ek</sub>	[kN]	3,6	7,1	8,3	9,9	13,9	20,6	28,9
Kurzzeit- verschiebung 1)	$\delta_{N0}$	[mm]	0,7	1,1	1,5				
Langzeit- verschiebung 1)	δ <sub>N∞</sub>	[mm]	1,1	1,7	2,25				

<sup>1)</sup> Verschiebung in der Mitte zwischen zwei Ankern der Ankerschiene, inkl. Schienenlippenverformung, Ankerschienenbiegung und Schlupf des Ankers im Beton.

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 13
Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung Betonversagen und Verschiebungen	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

Ankersch	ienen			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70	
Stahlvers	agen, Aufbiegen	der Sc	hier	nenlippen							
Charakteristischer Widerstand		V <sub>Rk,s,I</sub>	[kN]	12	18	19	35	51	67	79	
Teilsicherheitsbeiwert γ <sub>Ms,1</sub> <sup>1</sup>							1,8	L			
Rückwärt	iger Betonausbru	ıch									
	Gleichung (31) S 1992-4-3	k <sub>5</sub> <sup>3</sup>		2,0							
Teilsicherh	neitsbeiwert	γмс	1)				1,5				
Betonkan	tenbruch			20.2200.00							
Produkt der	Gerissener Beton ohne Randbewehr- ung oder Bügel	$\alpha_p \psi_r$	re,V	3,0	4,0	3,5	4,0 (3,5) <sup>4)</sup>	4,0 (3,5) <sup>4)</sup>	4,0	4,0	
	Gerissener Beton mit gerader Rand- bewehrung (≥ Ø 12mm)	$\alpha_p \psi_t$	e,V	3,6	4,8	4,2	4,8 (4,2) <sup>4)</sup>	4,8 (4,2) <sup>4)</sup>	4,8	4,8	
Faktoren $\alpha_p$ und $\psi_{re,V}$	Ungerissener Beton <sup>2)</sup> oder gerissener Beton mit Randbewehr- ung und Bügel mit einem Achsabstand a ≤ 100mm and a ≤ 2c <sub>1</sub>	$\alpha_p \psi_1$	re,V	4,2	5,6	4,9	5,6 (4,9) <sup>4)</sup>	5,6 (4,9) <sup>4)</sup>	5,6	5,6	
Einfluss de	er Bauteildicke	α <sub>h,</sub> ,	V	(h/h <sub>c</sub>	cr,v) <sup>2/3</sup>			$\left(h/h_{cr,V}\right)^{1/2}$			
Charakteri Bauteilhöh		h <sub>cr,</sub>	v				2c <sub>1</sub> + 2h <sub>ch</sub>				
Charakter Randabsta		C <sub>cr,</sub>	v				2c <sub>1</sub> + b <sub>ch</sub>				
Charakteri Achsabsta		S <sub>cr,</sub>	v				4c <sub>1</sub> + 2b <sub>ch</sub>				
Teilsicherh	neitsbeiwert	γмс	1)				1,5				

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 14
Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

Sofern andere nationale Regelungen fehlen
 Nachweis gemäß CEN/TS 1992-4-3: 2009
 Ohne Zusatzbewehrung. Im Falle von Zusatzbewehrung muss der Faktor k<sub>5</sub> mit 0,75 multipliziert werden
 Klammerwerte gültig für die Schienen/ Schraubenkombination mit der Hilti - Spezialschraube HBC-C-E

Tabelle 17: Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung -Stahlversagen der Hilti - Spezialschraube

Schrauben - Ø					M8	M10	M12	M16	M20	
Stahlversagen										
			HBC-A	4.6	7,3	11,6	16,8	(=	-	
			пвс-А	A4-50 1)	9,2	14,5	21,1	-	58,8 97,9 73,4 259,6 519,3 324,5	
Oleman			HBC-B	4.6	7,3	11,6	20,2	-	-	
Char. Widerstand	V <sub>Rk,s</sub> 2)	[kN]	пвс-в	A4-50 1)	9,2	14,5	24,0	-	-	
Madicialia			HBC-C	4.6		13,9	20,2	37,6	58,8	
			HBC-C-E	8.8		23,2	33,7	62,7	97,9	
			HBC-C-N	A4-50 1)	-	17,4	25,3	47,0	73,4	
			HBC-A	4.6	15	29,9	52,4	82	-	
			пвс-А	A4-50 1)	18,7	37,4	65,5	-	-	
Char.			НВС-В	4.6	15	29,9	52,4	-	97,9 73,4 - - - 259,6 519,3	
Biegewider-	M <sup>0</sup> <sub>Rk,s</sub>	[Nm]	пвс-в	A4-50 1)	18,7	37,4	65,5	-	-	
stand			HBC-C	4.6	-	29,9	52,4	133,2	259,6	
			HBC-C-E	8.8	-	59,8	104,8	266,4	519,3	
			HBC-C-N	A4-50 1)		37,4	65,5	166,5	97,9 73,4 259,6 519,3	
				4.6			1,67			
Teilsicherheits- beiwert		γ <sub>Ms</sub> 3)		8.8		1,25				
beiwert				A4-50 1)			2,38			

Werkstoffe gemäß Tabelle 1, Anhang 3
 In Übereinstimmung mit EN ISO 898-1
 Sofern andere nationale Regelungen fehlen

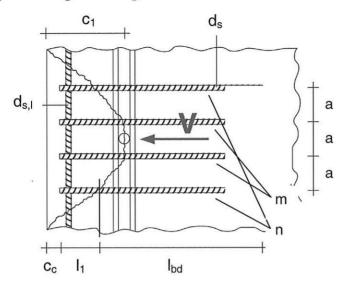
Tabelle 18: Verschiebung unter Querbeanspruchung

Ankerschienen	HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70		
Querlast	V <sub>Ek</sub>	[kN]	4,7	7,1	7,5	13,9	20,2	26,6	31,3
Kurzzeit- verschiebung 1)	δνο	[mm]	0,3	0,7	1,0				
Langzeit- verschiebung 1)	0,4	1,0	1,5						

<sup>1)</sup> Verschiebung in der Mitte zwischen zwei Ankern der Ankerschiene, inkl. Schienenlippenverformung und Schlupf der Ankerschiene im Beton.

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 15
Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung Stahlversagen Hilti – Spezialschraube und Verschiebungen	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

### Nachweis der Ankerschienen bei Querbeanspruchung mit Bewehrung (Belastungsrichtung nur senkrecht zum Bauteilrand)



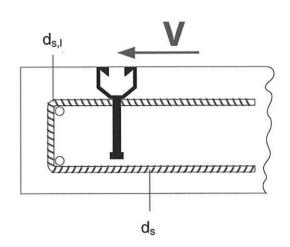


Bild 20

Bild 21

$$V_{Ed} \leq V_{Rd,re} = V_{Rk,re}/\gamma_{M} \qquad V_{Ed} = \max(V_{Ed}; V^{a}_{Ed}) \qquad (1)$$

$$V_{Rk,re} = V_{Rk,c,re}/x \qquad (2)$$

$$V_{Rk,c,re} = V_{Rk,c,hook} + V_{Rk,c,bond} \qquad \leq V_{Rk,c,re,max} \qquad (3)$$

$$\leq \sum_{m=1}^{\infty} A_{s} \cdot f_{y,k}$$

$$V_{\text{Rk,c,hook}} = \sum_{j=1}^{m} \left( \psi_{1} \cdot \psi_{3} \cdot \psi_{4} \cdot A_{s} \cdot f_{y,k} \cdot \left( \frac{f_{ck}}{30} \right)^{0,1} \right) + \sum_{j=1}^{n} \left( \psi_{2} \cdot \psi_{3} \cdot \psi_{4} \cdot A_{s} \cdot f_{y,k} \cdot \left( \frac{f_{ck}}{30} \right)^{0,1} \right)$$

$$(4)$$

$$V_{\text{Rk,c,bond}} = \sum_{j=1}^{m+n} \left( \pi \cdot d_s \cdot l_j \cdot f_{bk} \right)$$
 (5)

$$V_{Rk,c,re,max} = 4,2 \cdot c_1^{-0,12} \cdot V_{Rk,c}$$
 (6)

$$V_{Rk,c} = V_{Rk,c}^{0} \cdot \alpha_{s,V} \cdot \alpha_{c,V} \cdot \alpha_{h,V}$$
 (7)

### Randbedingungen für die Bewehrung

$$50\text{mm} \le a \le \begin{cases} s \\ 150\text{mm} \\ (c_1 - c_c + 0.7b_{ch} - 4d_s)/0.35 \\ c_1 - c_c \end{cases}$$
 (8)

$$6mm \le d_s \le 20mm \tag{9}$$

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 16			
Bemessungsverfahren bei Querbeanspruchung mit Bewehrung	der europäischen technischen Zulassung			
	ETA - 11/0006			

 $\psi_1$  = Wirksamkeitsfaktor  $\rightarrow$  0,67 für Bügel:

- für Bügel unter einer Querlast
- für Bügel zwischen 2 auf eine Ankerschiene wirkenden Querlast (Abstand der Lasten p ≤ s<sub>cr,v</sub> gemäß Tabelle 16)
- ψ<sub>2</sub> = Wirksamkeitsfaktor → 0,11 für weitere Bügel im Ausbruchkegel

 $\psi_3 = (d_{s,L}/d_s)^{2/3}$ 

d<sub>s</sub> = Bügeldurchmesser [mm]

d<sub>s,L</sub> = Stabdurchmesser der Randbewehrung [mm]

$$\Psi_4 = \left(\frac{l_j}{c_1}\right)^{0.4} \cdot \left(\frac{10}{d_s}\right)^{0.25}$$

I<sub>j</sub> = Verankerungslänge eines Bügelschenkels im Ausbruchkegel [mm]

=  $c_1-c_c-0.7 \cdot (e_i-b_{ch})$  [mm] für Bügel, die vom angenommenen Riss gekreuzt werden

= c<sub>1</sub>-c<sub>c</sub> [mm] für Bügel direkt unter der Last oder für Bügel, die rechtwinklig vom angenommenen Riss gekreuzt werden

≥ 4'd<sub>s</sub>

c<sub>1</sub> = Randabstand [mm] c<sub>c</sub> = Betondeckung [mm]

e<sub>i</sub> = Abstand des Bügelschenkels vom Lastangriffspunkt [mm]

b<sub>ch</sub> = Profilbreite [mm] (gemäß Tabelle 2) A<sub>s</sub> = Querschnitt eines Bügelschenkels [mm²]

f<sub>y,k</sub> = Charakteristische Streckgrenze der Bewehrung [N/mm²]

f<sub>ck</sub> = Charakteristische Betondruckfestigkeit (ermittelt an Würfeln mit Kantenlänge 150 mm) [N/mm²]

f<sub>bk</sub> = Charakteristische Verbundtragfähigkeit [N/mm<sup>2</sup>]

m = Bügelanzahl im angenommenen Ausbruchkegel mit  $\psi_1$  n = Bügelanzahl im angenommenen Ausbruchkegel mit  $\psi_2$ 

 $a = B\ddot{u}gelabstand$  $x = e_s/z+1$  [-]

Faktor zur Berücksichtigung der Exzentrizität zwischen Bewehrung

e<sub>s</sub> = Abstand zwischen Bewehrung und an der Schiene angreifende Querkraft

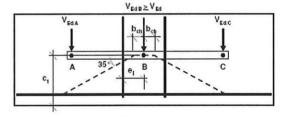
z ≈ 0,85d [mm]

Innerer Hebelarm des Betonbauteils

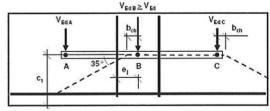
 $d = \min(2h_{ef}, 2c_1)$ 

V<sup>0</sup><sub>Rk,c</sub> = gemäß CEN/TS 1992-4-3:2009, Abschnitt 6.3.5.3 V<sup>a</sup><sub>Ed</sub> = gemäß CEN/TS 1992-4-1:2009, Abschnitt 3.2.2

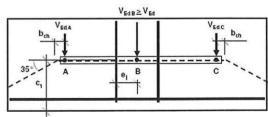
**Bild 22:** Rissbild des massgebenden Ankers B, wenn die Querlast der Anker  $V_{\text{Ed,A}}$  and  $V_{\text{Ed,C}}$  kleiner ist als 0.8  $V_{\text{Ed,B}}$ 



**Bild 23:** Rissbild des massgebenden Ankers B, wenn die Querlast der Anker  $V_{Ed,c} \ge 0.8 \ V_{Ed,B}$  und  $V_{Ed,A} < 0.8 \ V_{Ed,B}$  ist



**Bild 24:** Rissbild des massgebenden Ankers B, wenn die Querlast der Anker  $V_{\text{Ed,A}}$  und  $V_{\text{Ed,C}}$  gleich oder größer ist als die maßgebende Querlast des Ankers B von 0,8  $V_{\text{Ed,B}}$ 



### Hilti Ankerschiene - HAC

### Anhang 17

Bemessungsverfahren bei Querbeanspruchung mit Bewehrung

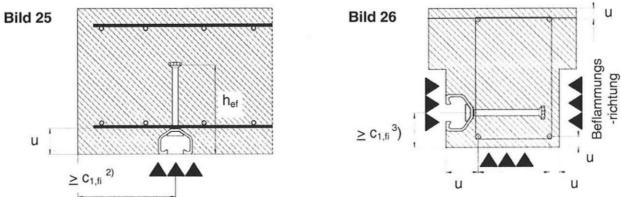
der europäischen technischen Zulassung

Tabelle 19:	Charakteristische Werte der Zugtragfähigkeit unter Brandbelastung im
	gerissenen Beton C20/25

Ankerschienen	ı			HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70	
Stahlversagen,	Anker	, Verbir	dung S	Schiene/Ar	nker, Aufbi	egen der	Schienenli	ppen			
	R30	N <sub>Rk,s,fi</sub>	[kN]	0,9	1,4	2,5	2,8		5,7		
Char. Widerstand 1)	R60	N <sub>Rk,s,fi</sub>	[kN]	0,7	1,1	1,8	2,3				
	R90	$N_{Rk,s,fi}$	[kN]	0,5	0,7	1,1	1,7	2,3			
Teilsicherheitsb	eiwert	γ <sub>Ms,fi</sub> 4)	[-]	1,0							
Herausziehen											
Char. Widerstand	R30 R60 R90	N <sub>Rk,p,fi</sub>	[kN]	1,5	3,1	3,1	3,9	5,6	8,8	12,1	
Teilsicherheitsbeiwert $\gamma_{\text{Mc,fi}}^{4)}$ [-]			[-]	1,0							
Betonkantenbr	uch										
Char. Widerstand	R30 R60 R90	N <sub>Rk,c,fi</sub>	[kN]	1,4	6,8	5,0	12,8	20,8	49,6	67,6	
Teilsicherheitsb	eiwert	γ <sub>Mc,fi</sub> 4)	[-]	1,0							
		C <sub>cr,N,fi</sub>	[mm]	[mm] 2 <sup>-</sup> h <sub>ef</sub>							
Randabstand		C <sub>min,fi</sub>	[mm]			max	2 <sup>·</sup> h <sub>ef</sub> <sup>2)</sup> (2 <sup>·</sup> h <sub>ef</sub> ; 300m	nm) <sup>3)</sup>			
Ashaohatand		S <sub>cr,N,fi</sub>	[mm]				4 <sup>-</sup> h <sub>ef</sub>				
Achsabstand		S <sub>min,fi</sub>	[mm]			gemäß -	Tabelle 6, A	Anhang 6			
Betondeckung	R30 R60	u	[mm]		3	35			50	1	
	R90		[mm]		4	5			50		

<sup>1)</sup> Max. Widerstand in Verbindung mit der größten Hilti - Spezialschraube HBC

<sup>&</sup>lt;sup>4)</sup> Sofern andere nationale Regelungen fehlen, wird der Teilsicherheitsbeiwert für Brandbelastung  $\gamma_{Mc,fi} = 1.0$  empfohlen



Eine Abminderung der Feuerwiderstandsklasse des Betonbauteils, aufgrund der Ankerschiene, wird in dieser ETA nicht betrachtet.

## Charakteristische Werte der Zugtragfähigkeit unter Brandbelastung

Hilti Ankerschiene - HAC

### Anhang 18

der europäischen technischen Zulassung

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Einseitige Brandbeanspruchung

<sup>3)</sup> Mehrseitige Brandbeanspruchung

Tabelle 20: Charakteristische Werte der Zugtragfähigkeit der Hilti - Spezialschraube unter Brandbelastung

Schrauben - Ø					М8	M10	M12	M16	M20
Stahlversager	1								
		R30			0,6	1,3	1,4	-	-
	HBC-A	R60	N <sub>Rk,s,s,fi</sub>	[kN]	0,5	1,0	1,1	-	-
		R90			0,3	0,6	0,7	-	-
Char. Widerstand	НВС-В	R30	N <sub>Rk,s,s,fi</sub>	[kN]	1,0	1,7	2,5	-	-
		R60			0,8	1,3	1,8	-	-
		R90			0,6	0,9	1,1	-	-
	HBC-C	R30		[kN]	-	2,5	3,1	5	,7
		R60	$N_{Rk,s,s,fi}$		-	1,9	2,5	4	,0
		R90			-	1,3	1,9	2	,3
Teilsicherheits	beiwert	L	γ <sub>Ms,fi</sub> 1)	[-]			1,0		

 $<sup>^{1)}</sup>$  Sofern andere nationale Regelungen fehlen, wird der Teilsicherheitsbeiwert für Brandbelastung  $\gamma_{Mc,fi}=1.0$  empfohlen

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 19
Charakteristische Werte der Zugtragfähigkeit	der europäischen technischen Zulassung
unter Brandbelastung	FTA - 11/0006

Tabelle 21: Charakteristische Werte der Quertragfähigkeit unter Brandbelastung im gerissenen Beton C20/25

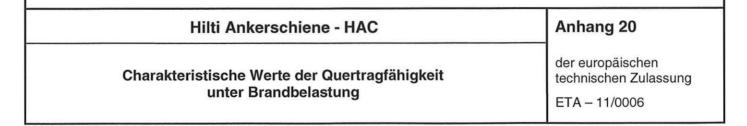
9	erissei	nen Bet	on C2	0/25							
Ankerschienen				HAC-10	HAC-20	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70	
Stahlversager	, Aufbi	egen der	Schie	enenlippen	1						
O.	R30			0,9	1,4	2,5	2,8		5,7		
Char. Widerstand 1)	R60	$V_{Rk,s,l,fi}$	[kN]	0,7	1,1	1,8	2,3		4,0		
Widerstand	R90			0,5	0,7	1,1	1,7		2,3		
Teilsicherheitst	peiwert	γ <sub>Ms,fi</sub> 2)	[-]		1,0						
Rückwärtiger	Betona	usbruch									
Faktor k in Gleichung (D.6) der CEN/TS k <sub>5</sub> [-] 1992-4-1			[-]	2,0							
Teilsicherheitsl	peiwert	γ <sub>Mc,fi</sub> 2)	[-]				1,0				
Betonkantenb	ruch										
Der charakteris	stische E	Basiswide	erstand	für C20/25	5 V <sup>0</sup> <sub>Rk,c,fi</sub> un	ter Brandb	elastung wi	rd wie folgt	ermittelt:		
$V^0_{Rk,c,fi}$	= 0;25	$V^0_{Rk,c}$	(≤ R90	0)							
Mit V <sup>0</sup> <sub>Rk,c</sub> als ch	ar. Bas	iswiderst	and im	gerissene	n Beton C2	0/25 unter	normalen 7	Γemperatu	bedingung	en.	
Teilsicherheitsl	peiwert	YMc,fi 2)	[-]				1,0				

Tabelle 22: Charakteristische Werte der Quertragfähigkeit der Hilti - Spezialschraube unter Brandbelastung

Schrauben - Ø	)				М8	M10	M12	M16	M20
Stahlversager	ohne Hebe	larm							
		R30			0,6	1,3	1,4	-	-
	HBC-A	R60	$V_{Rk,s,fi}$	[kN]	0,5	1,0	1,1	-	-
		R90			0,3	0,6	0,7	-	-
	НВС-В	R30	V <sub>Rk,s,fi</sub>	[kN]	1,0	1,7	2,5	-	-
Char. Widerstand		R60			0,8	1,3	1,8	-	-
		R90			0,6	0,9	1,1	-	-
	HBC-C	R30		[kN]	-	2,5	3,1	5	,7
		R60	$V_{Rk,s,fi}$		-	1,9	2,5	4	,0
		R90			-	1,3	1,9	2	,3
Teilsicherheitsl	beiwert		γ <sub>Ms,fi</sub> 2)	[-]			1,0		

<sup>1)</sup> Max. Widerstand in Verbindung mit der größten Hilti - Spezialschraube HBC

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Sofern andere nationale Regelungen fehlen, wird der Teilsicherheitsbeiwert für Brandbelastung  $\gamma_{Mc,fi}$  = 1;0 empfohlen

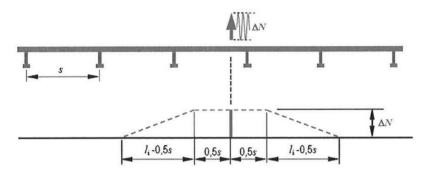


### Bemessungsverfahren für Ermüdung von Ankerschienen

### Bestimmung der ermüdungsrelevanten Beanspruchungen

Die vorhandenen statischen Beanspruchungen werden gemäß den bestehenden Regeln nach CEN/TS 1992-4-3:2009 berücksichtigt.

Die ermüdungsrelevanten Beanspruchungen werden gemäß CEN/TS 1992-4-3:2009 wie in Bild 27 dargestellt.

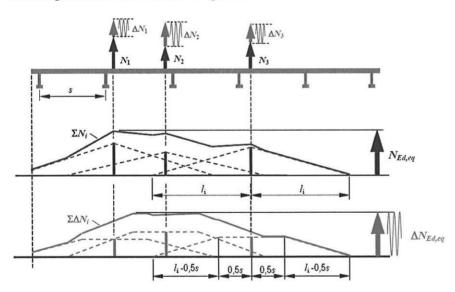


$$l_i = 13 \cdot I_V^{0.05} \cdot s^{0.5} \ge s$$
 [mm]

Bild 27: Verteilung von ermüdungsrelevanten Lasten

Bild 28 zeigt beispielhaft die zu berücksichtigten Beanspruchungen aus einer Kombination mehrerer statischer und ermüdungsrelevanter Lasten.

Vereinfachend kann die max. äquivalente statische Beanspruchung  $N_{Ed,eq}$  und die max. äquivalente ermüdungsrelevante Beanspruchung  $\Delta N_{Ed,eq}$  an jeder Stelle der Ankerschiene innerhalb des Wirkungskreises der Lasten angesetzt werden.



$$l_i = 13 \cdot I_v^{0.05} \cdot s^{0.5} \ge s$$
 [mm]

Bild 28: Addition der Wirkung von mehreren statischen und ermüdungsrelevanten Lasten

Die Beanspruchungen aus mehreren statischen und ermüdungsrelevanten Lasten werden wie Bild 28 und den oben genannten Festlegungen dargestellt superponiert.

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 21
Bemessungsverfahren für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	der europäischen technischen Zulassung
	ETA – 11/0006

Tabelle 23: Mögliche Ankerschienen/ Spezialschrauben Kombinationen für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung

Ankerschienen 3)	Spezialschrauben- typ	Ø	Festigkeits- klasse	Korrosions- schutz		
HAC-30	HBC-B	M10	4.6			
ПАС-30	пво-в	M12	4.0			
		M12				
HAC-40		M16	4.6 8.8			
		M20	0.0	G <sup>1)</sup>		
HAC-50		M16	4.6	F <sup>2)</sup>		
HAC-50	HBC-C	M20	8.8			
HAC 60		M16	4.6			
HAC-60	000	M20	8.8			
HAC-70		M20	4.6			
1140-70		IVIZO	8.8			

<sup>1)</sup> Galvanisch verzinkt

### Bemessungsverfahren I

### Allgemein

Der Nachweis wird mit diesem Verfahren geführt, wenn

- (1) gesamte Last in einen quasi-statischen Anteil  $N_{Ed}$  und einen ermüdungsrelevanten Anteil  $\Delta N_{Ed}$  aufgeteilt werden kann und (oder)
- (2) eine obere Grenze von Belastungszyklen *n* während der Nutzungsdauer bekannt ist.

### Fall 1 → die Bedingungen (1) und (2) sind erfüllt:

 $\Delta N_{Rd:E:n}$ 

Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit bei

Schwellbeanspruchung mit bekanntem statischen

Lastanteil  $N_{Ed}$  nach n Belastungszyklen

Fall 1.1 → nur die Bedingung (1) ist erfüllt:

 $\Delta N_{Rd:E:n} = \Delta N_{Rd:E:\infty}$ 

charakteristischer Wert der Dauerschwingtragfähigkeit bei

Schwellbeanspruchung mit bekanntem statischen

Lastanteil N<sub>Ed</sub>

Fall 1.2 → nur die Bedingung (2) ist erfüllt:

 $\Delta N_{Ed} = \Delta N_{Ed,tot}$ 

Bemessungswert der gesamten Beanspruchung

 $\Delta N_{Rd:E:n} = \Delta N_{Rd:0:n}$ 

Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit ohne

statischen Lastanteil nach n Belastungszyklen

ŀ		7
١	Mögliche Ankerschienen/ Spezialschrauben Kombinationen	
١	Remessungsverfahren für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	1

Hilti Ankerschiene - HAC

Anhang 22

der europäischen technischen Zulassung

<sup>2)</sup> Feuerverzinkt

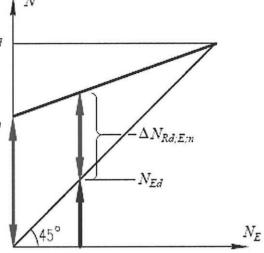
<sup>3)</sup> Nur mit Rundanker, die an die Schiene geschraubt sind, gemäß Anhang 5, Tabelle 3 bzw. Bild 4



Schwellbeanspruchung mit statischem Lastanteil ( $N_{Ed} \ge 0$ )



 $\Delta N_{Ed\cdot0\cdot n}$ 



bzw.

$$\Delta N_{{\scriptscriptstyle Rd}\,;{\scriptscriptstyle E};^{\infty}} = \Delta N_{{\scriptscriptstyle Rd}\,;0;^{\infty}} \cdot \left(1 - \frac{N_{{\scriptscriptstyle Ed}}}{N_{{\scriptscriptstyle Rd}}}\right)$$

mit

N<sub>Ed</sub> Bemessungswert der statischen Beanspruchung

N<sub>Bd</sub> Bemessungswert des statischen Widerstandes (in Tab. 24, 25 und 26

Werte bei  $n \le 10$ )

 $\Delta N_{Rd:0:n}$  Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit ohne statischen Lastanteil

und *n* Belastungszyklen(Tab. 24, 25 and 26)

ΔN<sub>Rd:E:n</sub> Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit bei gemeinsamer Wirkung

von statischem Lastanteil  $N_{Ed}$  und ermüdungsrelevantem Lastanteil  $\Delta N_{Ed}$ 

0

 $N_{Ed}$ 

Beanspruchung und n Belastungszyklen

△N<sub>Rd:0:∞</sub> Bemessungswert der Dauerschwingfestigkeit ohne statischen Lastanteil (in

den Tab. 24, 25 and 26, Werte bei n > 10<sup>6</sup> Belastungszyklen)

ΔN<sub>Rd:E:∞</sub> Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit bei gemeinsamer Wirkung

von statischem Lastanteil  $N_{Ed}$  und ermüdungsrelevantem Lastanteil  $\Delta N_{Ed}$ 

Beanspruchung und n > 10<sup>6</sup> Belastungszyklen

### Bemessungsverfahren I - erforderliche Nachweise

Für Fall 1.1: Für Fall 1.1: Für Fall 1.2:

Stahlversagen:  $\Delta N_{\text{Ed}} / \Delta N_{\text{Rd,s;E;n}} \leq 1.0$   $\Delta N_{\text{Rd,E,n}} = \Delta N_{\text{Rd,E,n}} = \Delta N_{\text{Rd,E,n}} = \Delta N_{\text{Rd,0,n}}$ 

Herausziehen:  $\Delta N_{Ed} / \Delta N_{Rd,p;E;n} \le 1.0$ 

Betonausbruch:  $\Delta N_{Ed} / \Delta N_{Rd,c;E;n} \le 1.0$ 

# Hilti Ankerschiene - HAC Bemessungsverfahren für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung Anhang 23 der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

Tabelle 24: Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{Ed} = 0$ )

Ankerschienen	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70			
Stahlversagen	n ·	ΔN <sub>Rd,s;0;n</sub> [kN]						
	≤ 10 <sup>1</sup>	9,80	12,60	18,30	28,00	39,20		
	≤ 10 <sup>2</sup>	9,30	12,33	17,34	27,38	37,23		
	≤ 3·10²	8,70	11,84	16,09	26,17	34,53		
	≤ 10 <sup>3</sup>	7,67	10,74	13,84	23,38	29,57		
Bemessungs-	≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>3</sup>	6,39	9,09	11,08	19,14	23,41		
widerstand ohne	≤ 10 <sup>4</sup>	4,82	6,68	7,75	13,11	16,09		
statischen Lastanteil	≤ 3·10 <sup>4</sup>	3,46	4,37	5,09	7,85	10,47		
	≤ 10 <sup>5</sup>	2,31	2,42	3,15	4,17	6,68		
	≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>5</sup>	1,67	1,49	2,29	2,90	5,22		
	≤ 10 <sup>6</sup>	1,34	1,16	1,97	2,62	4,77		
	> 10 <sup>6</sup>	1,20	1,10	1,90	2,60	4,70		

Tabelle 25: Bemessungswerte des Reduktionsfaktor  $\eta_{c,fat}$  nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{Ed}=0$ )

Ankerschienen	HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70				
Betonausbruch	n								
	≤ 10 <sup>1</sup>			1,000					
	≤ 10 <sup>2</sup>			0,923					
	≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>2</sup>	0,888							
	≤ 10 <sup>3</sup>	0,851							
Bemessungswiderstand	≤ 3·10 <sup>3</sup>	0,819							
ohne statischen Lastanteil:	≤ 10 <sup>4</sup>	0,785							
$\Delta N_{\text{Rd,c;0;n}} = \eta_{\text{c,fat}} \cdot N_{\text{Rd,c}}^{1)}$	≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>4</sup>	0,755							
	≤ 10 <sup>5</sup>	0,723							
	≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>5</sup>	0,696							
	≤ 10 <sup>6</sup>	0,667							
	> 10 <sup>6</sup>	0,667							

 $<sup>^{1)}</sup>$  N<sub>Rd,c</sub> Betonwiderstand unter statischer Beanspruchung gemäß CEN TS 1992-4-3:2009

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 24
Bemessungswiderstand für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	der europäischen technischen Zulassung
	ETA - 11/0006

Tabelle 26: Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{\text{Ed}} = 0$ )

Ankerschienen			HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70		
Herausziehen	n		]						
	≤ 10 <sup>1</sup>	4,9	6,1	8,9	14,1	19,4			
		≤ 10 <sup>2</sup>	4,5	5,7	8,2	13,0	17,9		
		≤ 3.10 <sup>2</sup>	4,3	5,4	7,9	12,5	17,2		
		≤ 10 <sup>3</sup>	4,1	5,2	7,5	12,0	16,5		
Bemessungswiderstand	im	≤ 3 <sup>·</sup> 10 <sup>3</sup>	4,0	5,0	7,3	11,5	15,9		
gerissenen Beton C12/1	5 ohne	≤ 10 <sup>4</sup>	3,8	4,8	7,0	11,0	15,2		
statischen Lastanteil		≤ 3 <sup>-</sup> 10 <sup>4</sup>	3,7	4,6	6,7	10,6	14,6		
		≤ 10 <sup>5</sup>	3,5	4,4	6,4	10,2	14,0		
		≤ 3 <sup>·</sup> 10 <sup>5</sup>	3,4	4,3	6,2	9,8	13,5		
		≤ 10 <sup>6</sup>	3,2	4,1	5,9	9,4	12,9		
		> 10 <sup>6</sup>	3,2	4,1	5,9	9,4	12,9		
	C16/20		1,33						
	C20/25		1,67						
	C25/30		2,00						
Erhöhungsfaktor auf	C30/37	216	2,47						
$\Delta N_{\text{Rd,p;0;n}}$	C35/45	Ψc	3,00						
C40/50 C45/55 ≥C50/60					3,33				
					3,67				
					4,00				
Erhöhungsfaktor bei Ve im ungerissenen Beton	Erhöhungsfaktor bei Verankerung im ungerissenen Beton				1,4				

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 25
Bemessungswiderstand für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

### Bemessungsverfahren II

### Allgemein

Der Nachweis wird mit diesem Verfahren geführt, wenn

- (1) eine klare Aufteilung der gesamten Beanspruchung in einen statischen Anteil  $N_{Ed}$  und einen ermüdungsrelevanten Anteil  $\Delta N_{Ed}$  NICHT möglich ist und
- (2) eine obere Grenze von Belastungszyklen *n* während der Nutzungsdauer NICHT vorhanden oder NICHT bekannt ist.

### Fall 2 → die Bedingungen (1) und (2) sind erfüllt::

 $\Delta N_{Ed} = N_{Ed,tot}$  Bemessungswert der gesamten Beanspruchung

 $\Delta N_{Rd} = \Delta N_{Rd;0;\infty}$  charakteristische Wert der Dauerschwingtragfähigkeit

ohne statischen Lastanteil (Tab. 27)

### Bemessungsverfahren II - erforderliche Nachweise

Stahlversagen:  $\Delta N_{Ed,tot} / \Delta N_{Rd,s;0;\infty} \le 1.0$ 

Herausziehen: nicht erforderlich, da nicht maßgebend

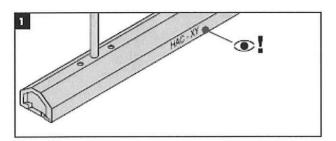
Betonausbruch:  $\Delta N_{Ed,tot} / \Delta N_{Rd,c;0;\infty} \leq 1.0$ 

Tabelle 27: Bemessungswiderstand nach n→∞ Beanspruchungszyklen ohne statischen Lastanteil (N<sub>Ed</sub> = 0)

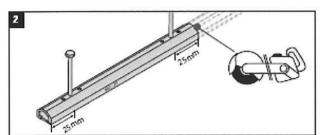
Ankerschienen		HAC-30	HAC-40	HAC-50	HAC-60	HAC-70
Stahlversagen						
ΔN <sub>Rd,s;0;∞</sub>	[kN]	1,2	1,1	1,9	2,6	4,7
Betonausbruch						
$\Delta N_{Rd,c;0;\infty} = \eta_{c,fat} \cdot N_{Rd,c}^{-1)}$	[-]	0,667				

<sup>1)</sup> N<sub>Rd,c</sub> Betonwiderstand unter statischer Beanspruchung gemäß CEN/TS 1992-4-3:2009

Hilti Ankerschiene - HAC	Anhang 26
Bemessungsverfahren und Bemessungswiderstand für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	der europäischen technischen Zulassung ETA – 11/0006

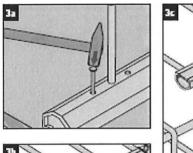


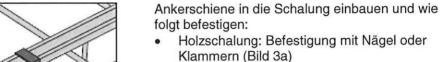
Auswahl der Ankerschiene gemäß Planungsunterlagen.



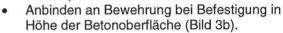
Beim Schneiden von Ankerschienen muss ein min. Schienenüberstand gemäss Anlage 6 eingehalten werden.

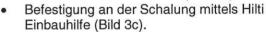
Geschnittene Ankerschienen nur für Verwendung in trockenen Innenräumen.

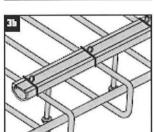


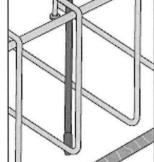


Stahlschalung: Befestigung mittels Nieten oder Hilti - Spezialschraube.

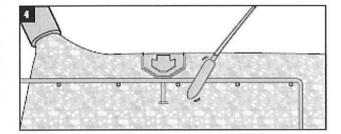




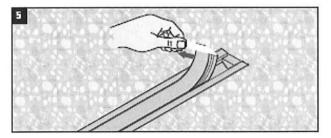




Einbringen und verdichten des Betons.



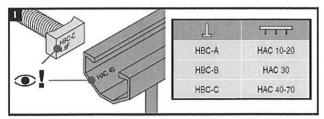
Entfernen der Schaumfüllung nach dem Abbinden des Betons und dem Entfernen der Schalung.



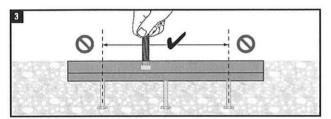
### Hilti Ankerschiene - HAC

### Anhang 27

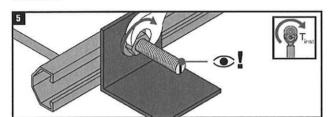
Montageanleitung Ankerschiene der europäischen technischen Zulassung



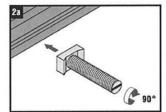
Hilti – Spezialschrauben gemäß den Planungsunterlagen auswählen.

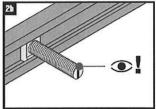


Ausrichten der Spezialschraube: An den Schienenenden darf im Bereich des Schienenüberstandes keine Schraube installiert werden.

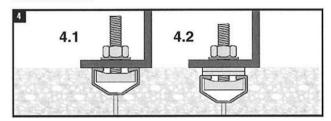


Anziehen der Mutter mit dem Drehmoment T<sub>inst</sub> gemäß Tab. 28. T<sub>inst</sub> darf nicht überschritten werden. Nach dem Anziehen der Schraube muss die korrekte Lage überprüft werden.





Spezialschrauben in den Schienenschlitz einsetzen. Nach 90° Drehung im Uhrzeigersinn klemmt die Spezialschraube in der Schiene. Kontrolle der Lage mittels Kerbe.



- 4.1: Allgemeine Befestigung
- 4.2: Befestigung mit Stahl Stahl Kontakt

Tabelle 28: Drehmomente

Lage des Anbauteils	Festigkeits- klasse	Anker- schienen	T <sub>inst</sub> [Nm] 1)					
			M8	M10	M12	M16	M20	
Allgemein (gemäss Bild 4.1)	4.6 8.8 A4-50	HAC-10	8	15	15	-		
		HAC-20	8	15	25		-	
		HAC-30			30			
		HAC-40	-	15	25	60	75	
		HAC-50						
		HAC-60					120	
		HAC-70						
Stahl –       4.6         Stahl       A4-50         Kontakt       (gemäss         Bild 4.2)       8.8	4.6 A4-50	Alle Anker-	8	15	25	60	120	
	8.8	schienen	20 <sup>2)</sup>	48 <sup>2)</sup>	70 <sup>2)</sup>	200	400	

<sup>1)</sup> T<sub>inst</sub> darf nicht überschritten werden

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Werte gelten nicht für HAC 10, HAC 20 und HAC 30

	Anhang 28	
	Montageanleitung Hilti - Spezialschraube	der europäischen technischen Zulassung