Kolonnenstraße 30 B D-10829 Berlin Tel.: +49 30 78730-0 Fax: +49 30 78730-320 E-Mail: dibt@dibt.de

www.dibt.de





Mitglied der EOTA

Member of EOTA

## Europäische Technische Zulassung ETA-13/0400

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

Lift Service Bochum Ankerschiene - LS
Lift Service Bochum Anchor Channel - LS

Lift Service Bochum GmbH Harpener Heide 14 44805 Bochum DEUTSCHLAND

Ankerschienen

Anchor channels

20. Juni 2013

20. Juni 2018

LS Werk 1

Diese Zulassung umfasst This Approval contains 33 Seiten einschließlich 24 Anhänge 33 pages including 24 annexes





Seite 2 von 33 | 20. Juni 2013

#### I RECHTSGRUNDLAGEN UND ALLGEMEINE BESTIMMUNGEN

- Diese europäische technische Zulassung wird vom Deutschen Institut für Bautechnik erteilt in Übereinstimmung mit:
  - der Richtlinie 89/106/EWG des Rates vom 21. Dezember 1988 zur Angleichung der Rechtsund Verwaltungsvorschriften der Mitgliedstaaten über Bauprodukte<sup>1</sup>, geändert durch die
    Richtlinie 93/68/EWG des Rates<sup>2</sup> und durch die Verordnung (EG) Nr. 1882/2003 des
    Europäischen Parlaments und des Rates<sup>3</sup>;
  - dem Gesetz über das In-Verkehr-Bringen von und den freien Warenverkehr mit Bauprodukten zur Umsetzung der Richtlinie 89/106/EWG des Rates vom 21. Dezember 1988 zur Angleichung der Rechts- und Verwaltungsvorschriften der Mitgliedstaaten über Bauprodukte und anderer Rechtsakte der Europäischen Gemeinschaften (Bauproduktengesetz - BauPG) vom 28. April 1998<sup>4</sup>, zuletzt geändert durch Art. 2 des Gesetzes vom 8. November 2011<sup>5</sup>:
  - den Gemeinsamen Verfahrensregeln für die Beantragung, Vorbereitung und Erteilung von europäischen technischen Zulassungen gemäß dem Anhang zur Entscheidung 94/23/EG der Kommission<sup>6</sup>.
- 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

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

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



Seite 3 von 33 | 20. Juni 2013

# II BESONDERE BESTIMMUNGEN DER EUROPÄISCHEN TECHNISCHEN ZULASSUNG

#### 1 Beschreibung des Produkts und des Verwendungszwecks

### 1.1 Beschreibung des Bauprodukts

Die Lift Service Bochum Ankerschiene - LS ist eine Ankerschiene bestehend aus einer C-förmigen Schiene aus kaltverformten Stahl mit mindestens zwei auf dem Profilrücken unlösbar befestigten Ankern.

Die Schiene wird oberflächenbündig einbetoniert. In den Schienen werden (hakenkopfförmige) Lift Service Bochum - Spezialschrauben - LS 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 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 - LS gemäß Anhang 16, Tabelle 17 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.



Seite 4 von 33 | 20. Juni 2013

### 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 für statische und quasi-statische Lasten sind in den Anhängen 8 bis 15 angegeben. Die Bemessungswerte für die Verankerung von ermüdungsrelevanten Lasten sind in den Anhängen 16 bis 22 angegeben.

Jede Ankerschiene ist mit dem Herstellerkennzeichen und der Größe, z.B. LS40/22 gemäß Anhang 2 gekennzeichnet. Die Lage des Ankers ist durch die Nagellöcher im Schienenprofil gekennzeichnet.

Jede Spezialschraube ist mit dem Herstellerkennzeichen, dem Spezialschraubentyp und der Festigkeitsklasse 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. Lastverteilung der angreifenden Zuglasten
- 2. Stahlversagen Anker
- 3. Stahlversagen Spezialschraube
- 4. Stahlversagen Verbindung Schiene/ Anker
- 5. Stahlversagen Aufbiegen Schienenlippen
- 6. Stahlversagen Biegewiderstand der Schiene
- 7. Stahlversagen Umsetzung Drehmoment in Vorspannkraft
- 8. Betonversagen Herausziehen
- 9. Betonversagen Betonausbruch
- 10. Betonversagen Spalten bei Montage
- 11. Betonversagen Spalten unter Belastung
- 12. Betonversagen Lokaler Betonausbruch
- 13. Rückhängebewehrung
- 14. Verschiebung unter Zugbeanspruchung

 $N_{\text{Rk},s,a}$ 

 $N_{\mathsf{Rk},\mathsf{s},\mathsf{s}}$ 

 $N_{\mathsf{Rk},\mathsf{s},\mathsf{c}}$ 

 $N_{Rk,s,l}$ 

M<sub>Rk.s.flex</sub>

 $T_{inst}$ 

 $N_{Rk,p}$ 

 $N_{Rk,c}$ 

 $c_{min}$ ,  $s_{min}$ ,  $h_{min}$ 

 $N_{\mathsf{Rk},\mathsf{sp}}$ 

 $N_{\mathsf{Rk},\mathsf{cb}}$ 

 $N_{Rk,re}$ ,  $N_{Rd,a}$ 

 $\delta_{N}$ 

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 33 | 20. Juni 2013

### 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  $V_{Rk,c,re}$ 

### Nachweise bei ermüdungsrelevanter Zugbeanspruchung für

1. Lastverteilung der angreifenden Zuglasten

 $\begin{array}{lll} \text{2.} & \text{Stahlversagen} & & \Delta N_{\text{Rd},s;0;n} \\ \text{3.} & \text{Betonversagen - Herausziehen} & & \Delta N_{\text{Rd},p;0;n} \\ \text{4.} & \text{Betonversagen - Betonausbruch} & & \Delta N_{\text{Rd},c;0;n} \\ \end{array}$ 

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.

Amtsblatt der Europäischen Gemeinschaften L 86 vom 07.04.2000.



Seite 6 von 33 | 20. Juni 2013

### 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 ir 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,

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 33 | 20. Juni 2013

- Nummer des EG-Konformitätszertifikats für das Produkt,
- 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.

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 7.

Der Randabstand der Anker auf dem Schienenrücken beträgt nicht weniger als  $c_{min}$  gemäß Anhang 8, Tabelle 7.

Der Achsabstand der Anker beträgt zwischen s<sub>min</sub> und s<sub>max</sub> gemäß Anhang 6, Tabelle 4.

Der Achsabstand der Spezialschrauben ist nicht weniger als smin.s gemäß Anhang 9, Tabelle 8.

Die effektive Verankerungstiefe beträgt nicht weniger als min hef gemäß Anhang 8, Tabelle 7.

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, 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.



Seite 8 von 33 | 20. Juni 2013

### 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.

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 schadenäquivalentes Einstufenkollektiv umgewandelt wird.

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

Die Nachweise dürfen gemäß Anhang 19 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 16, 20 und 21 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 18 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  $n \ge 10^6$  Schwingspielzahlen zu führen. Der Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;E;\infty}$  darf für Stahlversagen, Betonausbruch und Versagen durch Herausziehen gemäß Anhang 18 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 22 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  $n \ge 10^7$  angesetzt werden.



Seite 9 von 33 | 20. Juni 2013

Die Bemessungswiderstände der Ermüdungstragfähigkeit  $\Delta N_{Rd;0;\infty}$  bei Zugbeanspruchung ohne statische Lastanteile sind in Anhang 22 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.

### 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 Austausch der einzelnen Teile.
- Einbau nach der Montageanleitung des Herstellers gemäß Anlagen 23 und 24 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.
- 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.

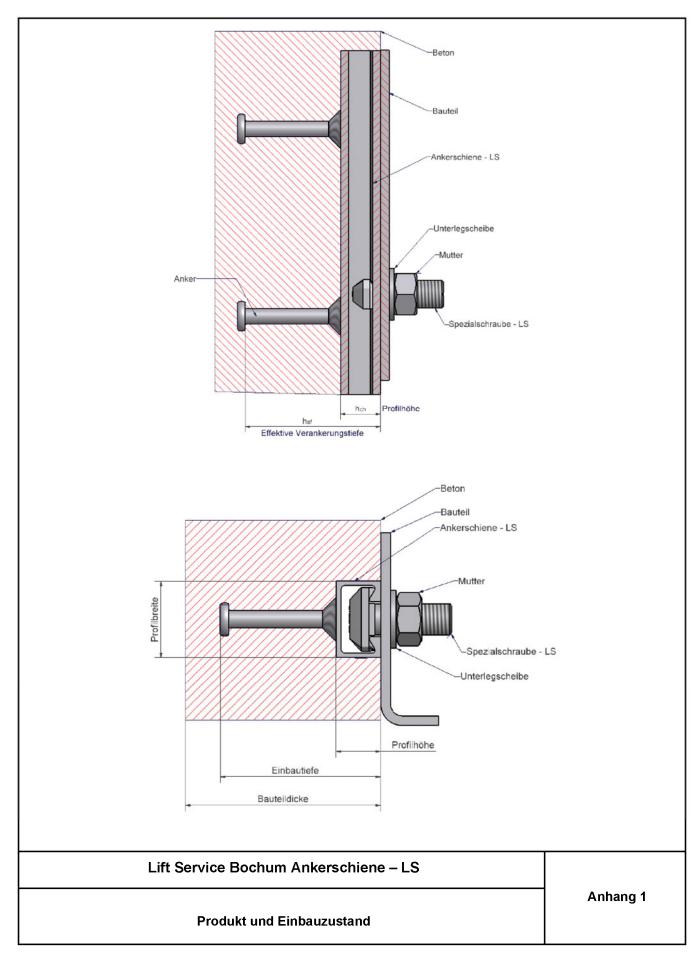
Es sind mindestens folgende Angaben zu machen:

- 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.

Andreas Kummerow i. V. Abteilungsleiter

Beglaubigt





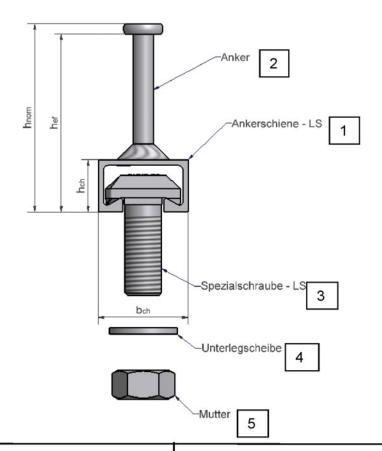
### Ankerschienenprofil

### Legende

h<sub>ch</sub> Profilhöhe b<sub>ch</sub> Profilbreite

h<sub>ef</sub> effektive Verankerungstiefe

h<sub>nom</sub> Einbindetiefe



### Kennzeichnung der Lift-Service Bochum Ankerschiene – z.B. LS40/22

LS = Herstellerkennzeichen

Lift Service Bochum

40/22 = Grösse

### Bei den Ankern ist ein Nagelloch angeordnet



Eingeprägt auf Profilseite und

Profilinnenseite

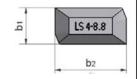
## Kennzeichnung der Lift-Service Bochum Spezialschraube z.B. LS4-8.8

LS = Herstellerkennzeichen

Lift Service Bochum

4 = Schraubentyp

8.8 = Festigkeitsklasse



### Lift Service Bochum Ankerschiene - LS

Produkt und Kennzeichnung

Anhang 2



Tabelle 1: Werkstoffe und Anwendungsbereiche

	Neile 1. Werkstolle und Anwendungsbereiche					
		Anwendungsbereiche				
		1				
		Trockenen Innenräume				
Teil	Bezeichnung	Ankerschienen dürfen nur in Bauteilen unter den Bedingungen trockener Innenräume verwendet werden (z.B. Wohnräume, Büroräume, Schulen, Krankenhäuser)				
		Werkstoffe				
1	Schienenprofil	Stahl gem. 1.0038 EN 10025 feuerverzinkt <sup>1)</sup> ≥ 50 µm				
2	Anker	Stahl, feuerverzinkt <sup>1)</sup> , ≥ 50 µm				
3	Lift-Service Bochum Spezialschraube mit Schaft und Gewindeausbildung nach EN ISO 4018	Stahl, Fkl. 8.8 in Anlehnung an EN ISO 898-1 feuerverzinkt <sup>2)</sup> ≥ 40 μm				
4	Unterlegscheibe EN ISO 7089	Stahl EN 10025 galvanisch verzinkt <sup>3)</sup> ≥ 5 µm				
5	Sechskantmutter	Stahl Fkl. 8.8 galvanisch verzinkt <sup>4)</sup> DIN 934 bzw. EN 24032				

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> feuerverzinkt in Anlehnung an EN ISO 1461, jedoch Schichtdicke ≥ 50µm

Lift Service Bochum Ankerschiene - LS Anhang 3 Werkstoffe und Anwendungsbereiche

<sup>2)</sup> feuerverzinkt gem. EN ISO 10684
3) galvanisch verzinkt gem. EN ISO 4042
4) galvanisch verzinkt gem. EN ISO 4042



Bild 1: Profilabmessungen

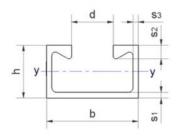


Tabelle 2: Profilabmessungen

	Bild	Abmessungen						off	
Ankerschiene		b	h	S3	S1	d	S2	kstoff	'y
		[mm]					Wer	[mm <sup>4</sup> ]	
LS40/22	1	40.0	22.0	2.5	2.5	18.0	6.0	Stahl	17287

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 4

Profilabmessungen



Bild 2: Rundanker

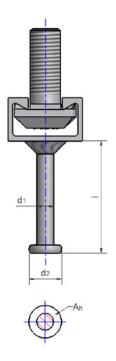


Tabelle 3: Angeschweißte Rundanker

Ankerschiene	Schaft Ø d <sub>1</sub>	Kopf Ø d₂	Länge min I
		[mm]	
LS40/22	9.0	16.0	60.0

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 5

Ankertyp



### Bild 3

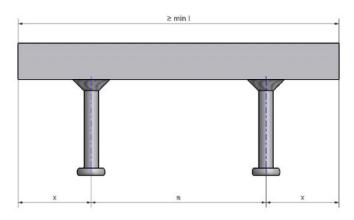


Tabelle: 4 Ankeranordnung

Ankerschiene	Achsabstan	d der Anker	Schienenüberstand x	min. Schienenlänge min I
Ankerschiene	S <sub>min</sub>	S <sub>max</sub>	Anschweißanker Bild 3	Anschweißanker Bild 3
			[mm]	
LS40/22 250 250		25	300	

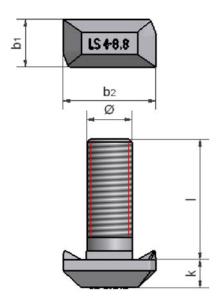
Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 6

Ankeranordnung und Schienenlängen



Bild 4: LS4



Kerbe zur Kennzeichnung der Lage-

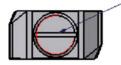


Tabelle: 5 Abmessungen der Spezialschraube

		Schraubenabmessungen				Länge
Ankerschiene	Bild	b <sub>1</sub>	b <sub>2</sub>	k	Ø	I
			[mm	]		[mm]
LS40/22	4	17.0	32.5	13.0	16	40-200

Tabelle: 6 Festigkeitsklassen

Spezialschrauben	Stahl
Festigkeitsklassen	8.8
f <sub>uk</sub> [N/mm²]	800
f <sub>yk</sub> [N/mm²]	600
Beschichtung	1)

1) Feuerverzinkt

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
LS-Spezialschraube Abmessungen und Festigkeitsklassen	Anhang 7





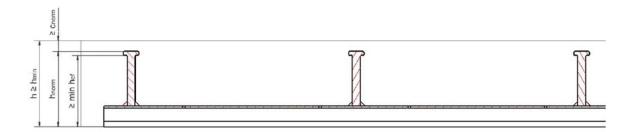


Bild: 6

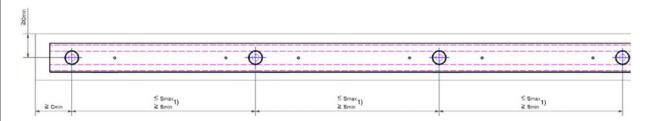


Tabelle: 7 Minimale Verankerungstiefe, Randabstand und Bauteildicke

Ankerscl	LS40/22		
Minimale Verankerungstiefe	min h <sub>ef</sub>		78
Minimaler Randabstand	C <sub>min</sub>	[mm]	82
Ankerkopfdicke	$\Delta_{h}$	드	4
Minimale Bauteildicke	h <sub>min</sub>		$h_{ef} + \Delta_h + c_{nom}^{2}$

<sup>1)</sup> s<sub>min</sub> , s<sub>max</sub> gemäß Tabelle 4

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Montagekennwerte	Anhang 8

 $<sup>^{2)}</sup>$   $c_{nom} \ge 40$  mm und gemäß EN 1992-1-1



 Tabelle 8:
 Montagekennwerte der LS Spezialschraube

	Spezial- schraube		Min	Drehmoment T <sub>inst</sub> 4)		
Anker- schiene		Spezial- schrauben Ø	Achs- Abstand ${s_{min,s}}^{5)}$ der Spezialschraube	Allgemein <sup>2)</sup>	Stahl- Stahl Kontakt	
		[mm]	[mm]	[Nm	]	
LS40/22	LS4	16	80	25	180	

<sup>1)</sup> Werkstoff gemäß Anhang 3, Tabelle 1

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Montagekennwerte der LS Spezialschraube	Anhang 9
Montagekennwerte der LS Spezialschraube	

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Gemäß Anhang 10, Bild 7

<sup>&</sup>lt;sup>3)</sup> Gemäß Anhang 10, Bild 8

<sup>&</sup>lt;sup>4)</sup> T<sub>inst</sub> darf nicht überschritten werden

<sup>&</sup>lt;sup>5)</sup> Siehe Anhang 11, Bild 9

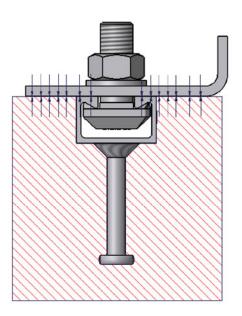


### Allgemein:

Das Anbauteil wird gegen die Ankerschiene oder den Beton bzw. gegen die Ankerschiene und den Beton verspannt. Das Drehmoment ist gemäß Anhang 9, Tabelle 8 aufzubringen und darf nicht

Bild: 7

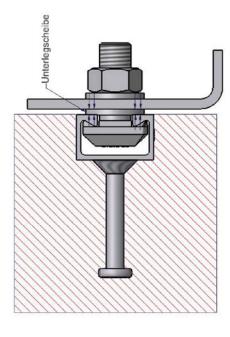
überschritten werden.



### Stahl - Stahl Kontakt:

Das Anbauteil wird gegen die Ankerschiene mittels geeigneter Unterlegscheibe verspannt. Das Drehmoment ist gemäß Anhang 9, Tabelle 8 aufzubringen und darf nicht überschritten werden.

Bild: 8



### Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 10

Lage des Anbauteils



**Tabelle 9:** Charakteristische Widerstände bei zentrischer Zugbeanspruchung – Stahlversagen Schiene

Ankerschiene	LS40/22						
Stahlversagen Anker							
Charakteristische Widerstand	$N_{Rk,s}$	[kN]	36.8				
Teilsicherheitsbeiwert 1)	γι	Ms	1.80				
Stahlversagen, Verbindung So	chiene/Ank	er					
Charakteristischer Widerstand	$N_{Rk,s,c}$	[kN]	15.4				
Teilsicherheitsbeiwert 1)	γм	s,ca	1.80				
Stahlversagen, Aufbiegen der	Schienenl	ippen für s	s <sub>s</sub> ≥ s <sub>slb</sub>				
Abstand der Schrauben für N <sub>Rk,sl</sub>	S <sub>slb</sub>	[mm]	61				
Charakteristischer Widerstand	$N_{Rk,sl}$	[kN]	15.4				
Teilsicherheitsbeiwert 1)	γκ	∕ls,I	1.80				
Stahlversagen, Aufbiegen der	Schienenl	ippen für s	$s_{slb} \ge s_s \ge s_{min,s}^{2}$				
Charakteristischer Widerstand	$N_{Rk,sl}$	[kN]	$0,5 (1+s_s/s_{slb})$ $N_{Rk,s,l} \le N_{Rk,s,c}$				
Teilsicherheitsbeiwert 1)	γι	Ms .	1.80				

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

Bild 9: Schraubenabstand

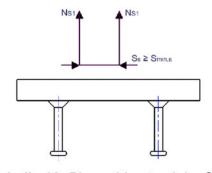


Bild 10: Annahme für statisches System

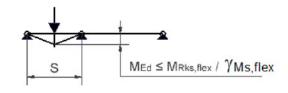


Tabelle 10: Biegewiderstand der Schiene

Ankerschienen	LS40/22		
Char. Biegewiderstand der Schiene	M <sub>Rk,s,flex</sub>	[Nm]	1276
Teilsicherheitsbeiwert	γ <sub>Ms,f</sub>	1.15	

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

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung Stahlversagen der Schiene	Anhang 11

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> s<sub>min,s</sub> gemäß Anhang 9, Tabelle 8

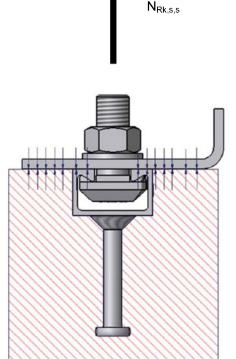


**Tabelle 11:** Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung – Stahlversagen der LS Spezialschraube

Spezialschrauben Ø					M16
Stahlversagen					
Char. Widerstand	N <sub>Rk,s,s</sub> <sup>2)</sup>	[kN]	LS4-8.8	8.8 <sup>1)</sup>	125.6
Teilsicherheitsbeiwert 3)	neitsbeiwert <sup>3)</sup> γ <sub>Ms</sub>			1.5	

- 1) Werkstoff gemäß Anhang 3, Tabelle 1
- <sup>2)</sup> In Übereinstimmung mit EN ISO 898-1
- 3) Sofern andere national Regelungen fehlen

### Bild 11:



Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung Stahlversagen der Spezialschraube	Anhang 12

 Tabelle: 12
 Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung - Betonversagen

Ankerschiene	LS40/22				
Herausziehen					
Char. Widerstand in					
gerissenem Betor	1	$N_{Rk,p}$	[kN]	12.3	
C12/15	C12/15				
	C16/20			1.33	
	C20/25			1.67	
Erhöhungs-	C25/30			2.00	
faktor für	C30/37	$\Psi_{c}$	[-]	2.47	
N <sub>Rk,p</sub>	C35/45	Ψ <sup>c</sup>	.,	3.00	
. чк,р	C40/50			3.33	
	C45/55			3.67	
	≥ C50/60		2)	4.00	
·		Ψιισ	1.4		
Teilsicherheitsbei	wert 1)	$\gamma_{Ms} = \gamma_{Mc}$		1.5	
Betonausbruch	N <sup>0</sup> <sub>Rk,c</sub> gemäß	CEN/TS 1992	-4-3: 2009, Ka	pitel 6.2.5	
		$lpha_{ch}$		0.882	
Verankerungstief	е	h <sub>ef</sub>		78	
Charakteristische	r	C <sub>cr,N</sub>		174	
Randabstand		Ocr,N	[mm]	174	
Chrarakteristische	er	S <sub>cr,n</sub>		348	
Achsabstand	Achsabstand			010	
			r,N 2)	1.4	
Teilsicherheitsbeiwert 1)		γмс		1.5	
Spalten					
		Nachweis gegen Spalten ist nicht erforderlich			

Sofern andere nationale Regelungen fehlen

 Tabelle: 13
 Verschiebungen unter Zuglast

Ankerschiene	LS40/22		
Zuglast	N <sub>Ek</sub>	[kN]	9.7
Kurzzeitverschiebung	$\delta_{N0}$	[mm]	1.0
Langzeitverschiebung	δ <sub>N∞</sub>	[mm]	1.5

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Charakteristische Widerstände bei Zugbeanspruchung Betonversagen und Verschiebungen	Anhang 13

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Erhöhungsfaktor für ungerissenen Beton



Tabelle 14: Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung

Ankerschiene	LS40/22				
Stahlversagen, Aufbiegen der Schienenlippen					
Charakteristisc	15.4				
Teilsicherheitsb	peiwert 1)	γ <sub>Ms,I</sub>		1.8	
	Betonausbruch			_	
Faktor in Gleich		k <sub>5</sub> <sup>2)</sup>		2	
der CEN/TS 19		11.5			
Teilsicherheitsb		γмс		1.5	
Betonkantenb				_	
	Gerissener Beton ohne Randbewehrung oder Bügel	α <sub>p</sub> · ψ <sub>re</sub>	,V	2.5	
Produkt der Faktoren α <sub>p</sub>	Gerissener Beton mit gerader Randbewehrung (≥ Ø 12 mm)	$\alpha_p$ $\psi_{re,V}$		3.0	
und ψ <sub>re,V</sub>	Ungerissener Beton $^{2)}$ oder gerissener Beton mit Randbewehrung und Bügel mit einem Achsabstand a $\leq$ 100 mm und a $\leq$ $c_1$	α <sub>p</sub> · ψ <sub>re</sub>	, <b>v</b>	3.5	
Einfluss der Bauteildicke		$\alpha_{h,V}$		(h/h <sub>cr,V</sub> ) <sup>1/2</sup>	
Charakteristische Bauteilhöhe		h <sub>cr,V</sub>	·	2 <sub>c1</sub> + 2h <sub>ch</sub>	
Charakteristischer Randabstand		C <sub>cr,V</sub>		2c <sub>1</sub> + b <sub>ch</sub>	
Charakteristisc	her Achsabstand	S <sub>cr,V</sub>		4c <sub>1</sub> + 2b <sub>ch</sub>	
Teilsicherheitsb	peiwert 1)	γмс		1.5	

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

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 14

Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Nachweis gemäß CEN/TS 1992-4-3:2009

<sup>&</sup>lt;sup>3)</sup> Ohne Zusatzbewehrung. Bei vorhandener Zusatzbewehrung muss der Faktor k₅ mit 0.75 multipliziert werden



Tabelle 15: Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung - Stahlversagen LS Spezialschraube

Schrauben - Ø	LS4				
Stahlversagen					
Charakteristischer Widerstand	V <sub>Rk,s</sub> <sup>2)</sup>	[kN]	LS4	8.8 <sup>1)</sup>	62.8
Charakteristischer Biegerwiderstand	M <sup>0</sup> <sub>Rk,s</sub>	[Nm]	LS4	8.8	266
Teilsicherheits- beiwert 3)	γ̃Ms			8.8	1.25

Tabelle 16: Verschiebung unter Querlast

Ankerschiene	LS40/22		
Querlast	$V_{Ek}$	[kN]	9.7
Kurzzeit- verschiebung	$\delta_{V0}$	[mm]	1.0
Langzeit- verschiebung	δ <sub>V∞</sub>	[mm]	1.5

Lift Service Bochum Ankerschiene - LS Anhang 15 Charakteristische Widerstände bei Querbeanspruchung Stahlversagen der LS-Spezialschraube und Verschiebung

Werkstoffe gemäß Anhang 3, Tabelle 1

In Übereinstimmung mit EN ISO 898-1

Sofern andere nationale Regelungen fehlen



**Tabelle 17:** Mögliche Ankerschienen / Spezialschrauben Kombinationen für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung

Ankerschiene	Spezialschrauben- typ	Ø	Festigkeits- klasse	Korrossions- schutz
LS40/22	LS4	M16	8.8	F 1)

<sup>1)</sup> Feuerverzinkt

**Tabelle 18:** Bemessungswiderstand der Ermüdungstragfähigkeit nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{Ed} = 0$ )

Ankerschiene	LS40/22	
Stahlversagen	n	$\Delta N_{Rd,s;0;n}$ [kN]
	≤ 10 <sup>1</sup>	6,61
	≤ 10 <sup>2</sup>	6,03
	≤ 3 ·10 <sup>2</sup>	5,60
	≤ 10 <sup>3</sup>	5,04
	≤ 3 ·10 <sup>3</sup>	4,47
Bemessungswiderstand ohne	≤ 10 <sup>4</sup>	3,83
statischen Lastanteil	≤ 3 ·10 <sup>4</sup>	3,26
	≤ 10 <sup>5</sup>	2,69
	≤ 3 ·10 <sup>5</sup>	2,25
	≤ 10 <sup>6</sup>	1,85
	≤ 10 <sup>7</sup>	1,36
	> 10 <sup>7</sup>	1,13

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Bemessungswiderstände für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung - Stahlversagen	Anhang 16

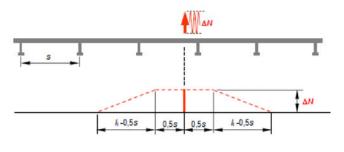


### Bemessungsverfahren für Ermüdung von Ankerschienen

### Bestimmung der ermüdungsrelevanten Beanspruchungen

Vorhandene statische 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 12 dargestellt berücksichtigt.



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

Bild 12: Verteilung von ermüdungsrelevanten Lasten

Bild 13 zeigt beispielhaft die zu berücksichtigenden Beanspruchungen aus einer Kombination mehrerer zyklischer und statischer Lasten. Vereinfachend kann die max. äquivalente statische Beanspruchung  $N_{\text{Ed,eq}}$  und die max. äquivalente ermüdungsrelevante Beanspruchung  $\Delta N_{\text{Ed,eq}}$  an jeder Stelle der Ankerschiene innerhalb des Wirkungskreises der Lasten angesetzt werden.

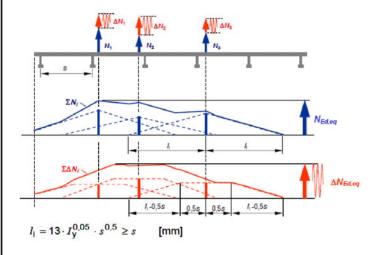


Bild 13: Addition der Wirkung von mehreren statischen und ermüdungsrelevanten Lasten

Die Beanspruchung aus mehreren ermüdungsrelevanten und statischen Lasten werden wie in Bild 13 und den oben genannten Festlegungen dargestellt superpositioniert.

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Bemessungsverfahren für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung	Anhang 17



### Bemessungsverfahren I

### **Allgemein**

Der Nachweis wird mit diesem Verfahren geführt, wenn

- (1) die gesamte Last in einen 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  $\rightarrow$  die Bedingungen (1) und (2) sind erfüllt:

ΔN<sub>Rd:E:n</sub> Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit bei Schwellbean-

spruchung mit bekanntem statischen Lastanteil N<sub>Ed</sub> nach n

Belastungszyklen

Fall 1.1 → nur Bedingung (1) ist erfüllt:

ΔN<sub>Rd:E:n</sub> = ΔN<sub>Rd:E:∞</sub> charakteristischer Wert der Dauerschwingtragfähigkeit bei Schwell-

beanspruchung mit bekanntem statischen Lastanteil N<sub>Ed</sub>

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

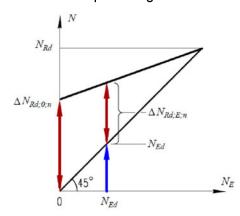
 $\Delta N_{Ed} = \Delta N_{Ed,tot}$  Bemessungswert der gesamten Beanspruchung

 $\Delta N_{Rd:E:n} = \Delta N_{Rd:0:n}$  Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit ohne statischen Last-

anteil nach n Belastungszyklen

### Berechnung des Ermüdungswiderstandes $\Delta N_{Rd:E:n}$

Schwellbeanspruchung mit statischen Lastanteil (N<sub>ED</sub> ≥ 0)



$$\Delta N_{Rd;E:n} = \Delta N_{Rd;0:n} \cdot \left(1 - \frac{N_{Ed}}{N_{Rd}}\right)$$

bzw.

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

Bild 14: Goodman-Diagramm

# Lift Service Bochum Ankerschiene – LS Anhang 18 Bemessungsverfahren für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung



mit:

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

N<sub>Rd</sub> Bemessungswert des statischen Widerstandes (Tab. 18, 19 und 20: Werte für

 $n \le 10$ 

ΔN<sub>Rd:0:n</sub> Bemessungswert der Ermüdungstragfähigkeit ohne statischen Lastanteil und n

Belastungszyklen (Tab. 18, 19 und 20)

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

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

n Belastungszyklen

ΔN<sub>Rd:0;∞</sub> Bemessungswert der Dauerschwingfestigkeit ohne statischen Lastanteil

Tab.18, 19 und 20: Werte für n >  $10^7$  Belastungszyklen)

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

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

n > 10<sup>7</sup> Belastungszyklen

### Bemessungsverfahren I - erforderliche Nachweise

Für Fall 1: Für Fall 1.1: Für Fall 1.2:

Herausziehen:  $\Delta N_{Ed} / \Delta N_{Rd:p:E:n} \le 1,0$ 

Betonausbruch:  $\Delta N_{Ed} / \Delta N_{Rd:c;E;n} \le 1,0$ 

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Anhang 19

Bemessungsverfahren I für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung

8.06.01-375/12



Tabelle 19: Bemessungswerte des Reduktionsfaktors  $\eta_{c,fat}$  nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{Ed}=0$ )

Ankerschiene		LS40/22
Betonausbruch	n	η <sub>c,fat</sub> [-]
Bemessungswiderstand ohne statischen Lastanteil: $\Delta N_{Rd,c;0;n} = \eta_{c,fat} \cdot N_{Rd,c}^{ 1)}$	≤ 10 <sup>1</sup>	1,000
	≤ 10 <sup>2</sup>	0,923
	≤ 3 ·10 <sup>2</sup>	0,888
	≤ 10 <sup>3</sup>	0,851
	≤ 3 ·10 <sup>3</sup>	0,819
	≤ 10 <sup>4</sup>	0,785
	≤ 3 ·10 <sup>4</sup>	0,755
	≤ 10 <sup>5</sup>	0,723
	≤ 3 ·10 <sup>5</sup>	0,696
	≤ 10 <sup>6</sup>	0,667
	≤ 10 <sup>7</sup>	0,667
	> 10 <sup>7</sup>	0,667

<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> N<sub>Rd,c</sub> Betonwiderstand unter statischer Beanspruchung gemäß Anhang 13 und CEN TS 1992-4-3: 2009

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

Bemessungswiderstände für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung –

Betonausbruch

Anhang 20



**Tabelle 20:** Bemessungswerte der Ermüdungstragfähigkeit nach n Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil ( $N_{Ed} = 0$ )

Ankerschiene		LS40/22		
Herausziehen n		n	$\Delta N_{Rd,p,0;n}$ [kN]	
		≤ 10 <sup>1</sup>	8,2	
			7,6	
Bemessungswiderstand im gerissenen Beton C12/15 ohne statischen Lastanteil		≤ 3 ·10 <sup>2</sup>	7,3	
		≤ 10 <sup>3</sup>	7,0	
		≤ 3 ·10 <sup>3</sup>	6,7	
		≤ 10 <sup>4</sup>	6,4	
		≤ 3 ·10 <sup>4</sup>	6,2	
		≤ 10 <sup>5</sup>	5,9	
			5,7	
		≤ 10 <sup>6</sup>	5,5	
		≤ 10 <sup>7</sup>	5,5	
		> 10 <sup>7</sup>	5,5	
Erhöhungsfaktor auf $\Delta N_{Rd,p,0;n}$	C16/20		1.33	
	C20/25		1.67	
	C25/30		2.00	
	C30/37	$\Psi_{c}$	2.47	
	C35/45		3.00	
	C40/50		3.33	
	C45/55		3.67	
	≥ C50/60		4.00	
Erhöhungsfaktor be Verankerungen in u Beton		$\Psi_{ucr;N}$	1,4	

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS	
Bemessungswiderstande für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung- Herausziehen	Anhang 21



### Bemessungsverfahren II

### **Allgemein**

Der Nachweis wird mit diesem Verfahren geführt, wenn

- (1) eine klare Aufteilung der gesamten Beanspruchung in einen statischen Anteil  $N_{Ed}$  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:

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

 $\Delta N_{Rd} = \Delta N_{Rd,0,\infty}$  charakteristischer Wert der Dauerschwingtragfähigkeit ohne

statischen Lastanteil (Tab. 21)

### 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:  $\Delta N_{Ed.tot} / \Delta N_{Rd:c:0:\infty} \le 1.0$ 

**Tabelle 21:** Bemessungswiderstand nach n → ∞ Belastungszyklen ohne statischen Lastanteil (N<sub>ED</sub> = 0)

Ankerschiene		LS40/22
Stahlversagen		
ΔN <sub>Rd;s;0;∞</sub>	[kN]	1,13
Betonausbruch		
$\Delta N_{Rd;c;0;\infty} = \eta_{c,fat} \cdot N_{Rd,c}^{1)}$	[-]	0,667

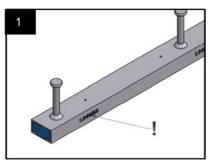
<sup>&</sup>lt;sup>1)</sup> N<sub>Rd,c</sub> Betonwiderstand unter statischer Beanspruchung gemäß Anhang 13 und CEN/TS 1992-4-3:2009

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

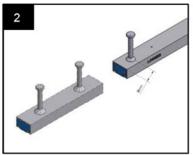
Anhang 22

Bemessungsverfahren II für ermüdungsrelevante Zugbeanspruchung

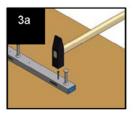


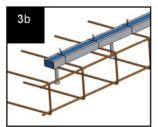


Auswahl der Ankerschiene gemäß Planungsunterlagen.



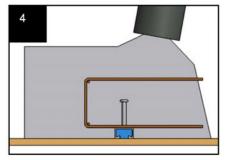
Beim Schneiden von Ankerschienen muss ein min. Schienenüberstand gemäß Anhang 6, Tabelle 4 eingehalten werden.



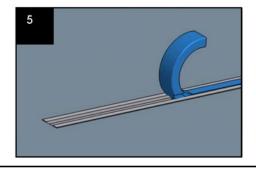


Ankerschiene in die Schalung einbauen und wie folgt befestigen:

- Holzschalung: Befestigung mit Nägeln (Bild 3a)
- Anbinden an der Bewehrung bei Befestigung in Höhe der Betonoberfläche (Bild 3b)



Einbringen und Verdichten des Betons.



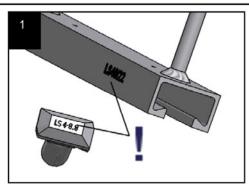
Entfernen der Schaumfüllung nach dem Erhärten des Betons und dem Entfernen der Schalung.

Lift Service Bochum Ankerschiene – LS

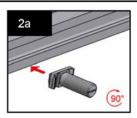
Anhang 23

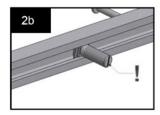
Montageanleitung Ankerschiene



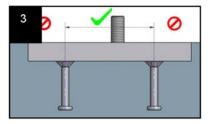


LS Spezialschraube gemäß den Planungsunterlagen auswählen.

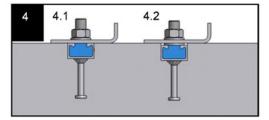




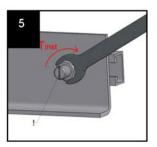
Spezialschrauben in den Schienenschlitz einsetzen. Nach einer 90° Drehung im Uhrzeigersinn klemmt die Spezialschraube in der Schiene. Kontrolle der Lage mittels Kerbe.



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



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



korrekte Lage überprüft werden.

Anziehen der Feststellmutter mit dem Drehmoment Tinst gemäß Anhang 9, Tabelle 8. T<sub>inst</sub> darf nicht überschritten werden und nach Anziehen der Feststellmutter muss die Schraube auf die

Lift Service Bochum Ankerschiene - LS

Montageanleitung LS-Spezialschraube

Anhang 24