

**DIN 18516-3****DIN**

ICS 91.060.10

Ersatz für  
DIN 18516-3:2011-11**Außenwandbekleidungen, hinterlüftet –  
Teil 3: Naturwerkstein; Anforderungen, Bemessung**Cladding for external walls, ventilated at rear –  
Part 3: Natural stone; requirements, designRevêtements ventilés à la farce arrière pour murs extérieurs –  
Partie 3: Pierres naturelless taillées; exigences, dimensionnement

Gesamtumfang 49 Seiten

Normenausschuss Bauwesen (NABau) im DIN

**DIN 18516-3:2013-09****Inhalt**

	Seite
<b>Vorwort</b> .....	<b>4</b>
<b>1 Anwendungsbereich</b> .....	<b>5</b>
<b>2 Normative Verweisungen</b> .....	<b>5</b>
<b>3 Symbole und Abkürzungen</b> .....	<b>6</b>
<b>4 Natursteinplatten</b> .....	<b>9</b>
<b>4.1 Allgemeines</b> .....	<b>9</b>
<b>4.2 Charakteristische Widerstände</b> .....	<b>9</b>
<b>4.2.1 Charakteristische Biegefestigkeit <math>\sigma_{Rk}</math></b> .....	<b>9</b>
<b>4.2.2 Charakteristische Ausbruchlast am Ankerdorn</b> .....	<b>9</b>
<b>4.3 Eignung</b> .....	<b>10</b>
<b>4.4 Durchfeuchtung</b> .....	<b>10</b>
<b>4.5 Teilsicherheitsbeiwerte für den Widerstand</b> .....	<b>10</b>
<b>5 Befestigungen</b> .....	<b>11</b>
<b>5.1 Allgemeines</b> .....	<b>11</b>
<b>5.2 Werkstoffe der Befestigungen</b> .....	<b>11</b>
<b>5.3 Ankerdorne</b> .....	<b>11</b>
<b>5.3.1 Allgemeines</b> .....	<b>11</b>
<b>5.3.2 Charakteristischer Widerstand</b> .....	<b>12</b>
<b>5.4 Steckdorne</b> .....	<b>13</b>
<b>5.4.1 Allgemeines</b> .....	<b>13</b>
<b>5.4.2 Charakteristischer Widerstand</b> .....	<b>14</b>
<b>5.5 Schraubanker</b> .....	<b>16</b>
<b>5.5.1 Allgemeines</b> .....	<b>16</b>
<b>5.5.2 Charakteristischer Widerstand</b> .....	<b>17</b>
<b>5.6 Nutlagerung</b> .....	<b>18</b>
<b>5.6.1 Allgemeines</b> .....	<b>18</b>
<b>5.6.2 Charakteristischer Widerstand</b> .....	<b>18</b>
<b>5.7 Befestigung von Leibungsplatten</b> .....	<b>19</b>
<b>5.8 Befestigung von Ausbauteilen</b> .....	<b>19</b>
<b>6 Verankerungen</b> .....	<b>20</b>
<b>6.1 Allgemeines</b> .....	<b>20</b>
<b>6.2 Werkstoffe der Verankerungen</b> .....	<b>20</b>
<b>6.3 Eingemörtelte Verankerungen</b> .....	<b>20</b>
<b>6.3.1 Ankerform</b> .....	<b>20</b>
<b>6.3.2 Verankerungsmörtel</b> .....	<b>24</b>
<b>6.3.3 Vorgaben für Entwurf, Einbau und Montage</b> .....	<b>25</b>
<b>6.3.4 Rechnerische Verankerungstiefe</b> .....	<b>26</b>
<b>6.3.5 Ermittlung der Ankerquerschnitte</b> .....	<b>26</b>
<b>6.3.6 Charakteristischer Widerstand im Mauerwerk</b> .....	<b>27</b>
<b>6.3.7 Charakteristischer Widerstand des Verbundes in Beton</b> .....	<b>28</b>
<b>7 Standsicherheitsnachweis</b> .....	<b>34</b>
<b>7.1 Allgemeines</b> .....	<b>34</b>
<b>7.2 Erhöhungsfaktor bei Eigenlasten</b> .....	<b>35</b>
<b>7.3 Bemessungswerte der Tragwiderstände</b> .....	<b>35</b>
<b>7.3.1 Natursteinplatte</b> .....	<b>35</b>
<b>7.3.2 Befestigung</b> .....	<b>35</b>
<b>7.3.3 Verankerung</b> .....	<b>36</b>

	Seite
<b>7.4 Nachweis im Grenzzustand der Tragfähigkeit</b> .....	<b>36</b>
7.4.1 Natursteinplatte.....	36
7.4.2 Befestigung .....	37
7.4.3 Verankerung .....	37
<b>7.5 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit</b> .....	<b>37</b>
<b>8 Versuche am Bauwerk</b> .....	<b>38</b>
8.1 Allgemeines .....	38
8.2 Auszugsversuche .....	38
8.2.1 Anzahl der Versuche .....	38
8.2.2 Durchführung der Versuche .....	39
8.2.3 Auswertung der Versuchsergebnisse .....	39
8.3 Probelastung.....	40
8.3.1 Durchführung der Versuche .....	40
8.3.2 Auswertung der Versuchsergebnisse .....	40
8.4 Versuchsbericht.....	40
<b>Anhang A (normativ) Ergänzende Festlegungen</b> .....	<b>41</b>
A.1 Allgemeines .....	41
A.2 Einwirkungen .....	41
A.2.1 Charakteristische Werte.....	41
A.2.2 Kombination von veränderlichen Einwirkungen .....	41
A.2.3 Bemessungswerte .....	42
A.3 Grenzzustände der Tragfähigkeit.....	42
A.3.1 Allgemeines .....	42
A.3.2 Teilsicherheitsbeiwerte für die Einwirkungen .....	42
A.3.3 Kombination von Einwirkungen.....	43
A.4 Grenzzustände der Gebrauchstauglichkeit .....	44
A.4.1 Allgemeines .....	44
A.4.2 Kombination von Einwirkungen.....	44
<b>Anhang B (informativ) Weitere gebräuchliche Ankerformen</b> .....	<b>45</b>
<b>Literaturhinweise</b> .....	<b>49</b>

## **DIN 18516-3:2013-09**

### **Vorwort**

Diese Norm wurde vom Arbeitsausschuss NA 005-09-33 AA „Außenwandbekleidungen, hinterlüftet; Naturwerkstein“ des Normenausschusses Bauwesen (NABau) im DIN erarbeitet.

DIN 18516 *Außenwandbekleidungen, hinterlüftet* besteht aus folgenden Teilen

- *Teil 1: Anforderungen, Prüfgrundsätze*
- *Teil 3: Naturwerkstein; Anforderungen, Bemessung*
- *Teil 4: Einscheiben-Sicherheitsglas; Anforderungen, Bemessung, Prüfung*
- *Teil 5: Betonwerkstein; Anforderungen, Bemessung*

Es wird auf die Möglichkeit hingewiesen, dass einige Texte dieses Dokuments Patentrechte berühren können. Das DIN [und/oder die DKE] sind nicht dafür verantwortlich, einige oder alle diesbezüglichen Patentrechte zu identifizieren.

### **Änderungen**

Gegenüber DIN 18516-3:2011-11 wurden folgende Änderungen vorgenommen:

- a) Abschnitt 3 „Symbole und Abkürzungen“ ergänzt und Symbole geordnet;
- b) in 4.3, die Erklärung für Gleichung (3) überarbeitet;
- c) in 4.4, den 2. Absatz überarbeitet;
- d) in 4.5, den letzten Absatz ersetzt;
- e) in 5.3.2, Bild 5 ersetzt;
- f) in 5.4.2, die Legende zu Bild 2 überarbeitet;
- g) in 5.7, Bild 6 ausgetauscht;
- h) Abschnitt 6 komplett überarbeitet;
- i) Abschnitte 7 und 8 ergänzt;
- j) in Anhang B, Bild B.1 ausgetauscht;
- k) redaktionelle Überarbeitung.

### **Frühere Ausgaben**

DIN 18516-3: 1990-01, 1999-12, 2011-11

## 1 Anwendungsbereich

Diese Norm gilt in Verbindung mit DIN 18516-1 und regelt die Verwendung von Natursteinplatten nach DIN EN 1469 für hinterlüftete Außenwandbekleidungen mit Plattendicken  $\geq 30$  mm. Statisch beanspruchte Klebungen sind nicht zulässig.

## 2 Normative Verweisungen

Die folgenden Dokumente, die in diesem Dokument teilweise oder als Ganzes zitiert werden, sind für die Anwendung dieses Dokuments erforderlich. Bei datierten Verweisungen gilt nur die in Bezug genommene Ausgabe. Bei undatierten Verweisungen gilt die letzte Ausgabe des in Bezug genommenen Dokuments (einschließlich aller Änderungen).

DIN 18516-1, *Außenwandbekleidungen, hinterlüftet — Teil 1: Anforderungen, Prüfgrundsätze*

DIN 53505, *Prüfung von Kautschuk und Elastomeren; Härteprüfung nach Shore A und Shore D*

DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, *Bemessung der Verankerung von Befestigungen in Beton — Teil 4-5: Dübel — Chemische Systeme; Deutsche Fassung CEN/TS 1992-4-5:2009*

DIN EN 206-1, *Beton — Teil 1: Festlegung, Eigenschaften, Herstellung und Konformität*

DIN EN 998-2, *Festlegungen für Mörtel im Mauerwerksbau — Teil 2: Mauer Mörtel*

DIN EN 1469:2005-02, *Natursteinprodukte — Bekleidungsplatten — Anforderungen; Deutsche Fassung EN 1469:2004*

DIN EN 1504-6, *Produkte und Systeme für den Schutz und die Instandsetzung von Betontragwerken — Definitionen, Anforderungen, Qualitätsüberwachung und Beurteilung der Konformität — Teil 6: Verankerung von Bewehrungsstäben*

DIN EN 10088-2, *Nichtrostende Stähle — Teil 2: Technische Lieferbedingungen für Blech und Band aus korrosionsbeständigen Stählen für allgemeine Verwendung*

DIN EN 10088-3, *Nichtrostende Stähle — Teil 3: Technische Lieferbedingungen für Halbzeug, Stäbe, Walzdraht, gezogenen Draht, Profile und Blankstahlerzeugnisse aus korrosionsbeständigen Stählen für allgemeine Verwendung*

DIN EN 12371, *Prüfverfahren für Naturstein — Bestimmung des Frostwiderstandes*

DIN EN 12971, *Verstärkungen — Spezifikation für geschnittene Textilglasgarne — Teil 1: Bezeichnung*

DIN EN 13364, *Prüfung von Naturstein — Bestimmung der Ausbruchlast am Ankerdornloch*

DIN EN ISO 4032, *Sechskantmuttern, Typ 1 — Produktklassen A und B*

DIN EN ISO 3506 (alle Teile), *Mechanische Eigenschaften von Verbindungselementen aus nichtrostenden Stählen*

DAfStb-Richtlinie, *Trockenbeton — Herstellung und Verwendung von Trockenbeton und Trockenmörtel (Trockenbeton-Richtlinie 1)*

Zulassung Z-30.3-6, *Erzeugnisse, Verbindungsmittel und Bauteile aus nichtrostenden Stählen (Information durch das Deutsche Institut für Bautechnik, DIBt)*

---

1) Herausgeber: Deutscher Ausschuss für Stahlbeton e. V., zu beziehen bei: Beuth Verlag GmbH, 10772 Berlin.

**DIN 18516-3:2013-09****3 Symbole und Abkürzungen**

Für die Anwendung dieses Dokuments gelten die folgenden Symbole und Abkürzungen.

$A$	anrechenbare Mantelfläche des Ankers
$A_{Ed}$	Bemessungswert der außergewöhnlichen Einwirkungen (z. B. Erdbeben)
$C$	Bemessungswert des Gebrauchstauglichkeitskriteriums
$E$	Beanspruchung, Wirkung
$E_d$	Bemessungswert einer Beanspruchung, Auswirkung
$F_D$	Bemessungswert der Einwirkung
$F_K$	charakteristischer Wert der Einwirkung
$F_{Rk}$	charakteristischer Widerstand der Verankerung
$F_{Rk,0}$	charakteristischer Widerstand des Ankerdorns gegen Ausbruch unter Berücksichtigung von Witterungseinflüssen
$F_{u5\%}$	entsprechend DIN EN 1469 deklarierter unterer Erwartungswert der Ausbruchlast am Ankerdorn (5 %-Quantil, Vertrauensniveau 75 %, logarithmische Normalverteilung)
$F_V$	Querbelastrung der Verankerung
$G_{k,j}$	charakteristischer Wert der ständigen Einwirkungen
$M_D$	wirksames Drehmoment
$N_{Ed}$	Bemessungswert der Einwirkung auf die Befestigung senkrecht zur Platte
$N_{m,min}$	Mittelwert der 5 kleinsten gemessenen Höchstlasten
$N_P$	Last, mit der die Probelastung durchzuführen ist
$N_{Rd}$	Bemessungswert des Widerstands der Befestigung senkrecht zur Platte
$N_{Rk}$	charakteristischer Widerstand bei Lastangriff senkrecht zur Platte
$N_{Rk,0}$	charakteristische Widerstand der Befestigung gegen Ausbruch unter Berücksichtigung von Witterungseinflüssen und Einbaubedingung
$Q_{k,i}$	charakteristischer Wert weiterer veränderlicher Einwirkungen
$Q_{k,j}$	charakteristischer Wert einer veränderlichen Einwirkung
$U$	anrechenbarer Umfang des Ankers
$V_{0°,m}$	Mittelwert der Höchstlasten aus Querbeanspruchung
$V_1$	vordere Auflagerkraft im Verankerungsgrund
$V_2$	hintere Auflagerkraft im Verankerungsgrund
$V_{30°,m}$	Mittelwert der Höchstlasten aus Schrägzugbeanspruchung
$V_{Ed}$	Bemessungswert der Einwirkung auf die Befestigung parallel zur Platte
$V_{Rd}$	Bemessungswert des Widerstands der Befestigung parallel zur Platte
$V_{Rk}$	charakteristischer Widerstand bei Lastangriff an der Oberfläche parallel zur Platte
$V_{Rk,0°}$	charakteristische Widerstand der Verankerung bei Querbeanspruchung

**6**

$V_{Rk,30^\circ}$	charakteristische Widerstand der Verankerung bei Schrägzug
$V_{Rk,red}$	reduzierter charakteristischer Widerstand bei Lastangriff mit Abstand $k$ zur Oberfläche parallel zur Platte
$a_F$	Fugenbreite
$a_r$	Abstand zum belasteten Rand
$a_S$	Ankerstegdicke
$a_{sp}$	Spaltbreite
$b$	rechnerische Auflagerlänge für $V_1$
$b_V$	Auflagerbreite des Mörtelankers
$c$	rechnerische Auflagerlänge für $V_2$
$c_1$	Abstand zum Rand 1
$c_2$	Abstand zum Rand 2
$c_{cr}$	Randabstand
$c_{min}$	minimaler Randabstand
$d$	Plattendicke
$d_0$	Bohrlochdurchmesser
$d_1$	Restwanddicke
$d_{nom}$	Durchmesser Rundstahlanker bzw. Ersatzdurchmesser bei anderen Ankerquerschnitten
$f_{ck}$	charakteristische Druckfestigkeit des Betons/Mörtels nach 28 Tagen
$h$	Bauteildicke
$h_0$	Bohrlochtiefe
$h_{ef}$	anrechenbare Verankerungstiefe des Ankers
$l_k$	Länge der Ankerauskragung
$m_{Ed}$	Bemessungswert des einwirkenden maßgebenden Biegemoments
$q_1$	vordere Auflagerpressung im Verankerungsgrund
$q_2$	hintere Auflagerpressung im Verankerungsgrund
$s$	reduzierter Achsabstand bei 2 benachbarten Verankerungen
$s_{cr}$	Achsabstand
$s_{min}$	minimaler Achsabstand
$t_V$	Dicke der Lastverteilungsplatte des Mörtelankers
$v$	Variationskoeffizient ermittelt aus den deklarierten Werten zu Standardabweichung und Mittelwert für die Biegefestigkeit bzw. Ausbruchslast am Ankerdornloch
$z_A$	Abstand zwischen Unterkonstruktion und Plattenrückseite

**DIN 18516-3:2013-09**

$\alpha$	Plattenneigungswinkel
$\alpha_{\text{exp},1}$	Faktor zur Berücksichtigung von Frost-Tau-Wechseln
$\alpha_{\text{exp},2}$	Faktor zur Berücksichtigung der Durchfeuchtung
$\alpha_{\text{exp}}$	Faktor zur Berücksichtigung von Witterungseinflüssen
$\alpha_{\text{S}}$	Faktor zur Ermittlung der Biegeschlankheit
$\varphi$	Schwingbeiwert
$\chi$	Dauerlastfaktor
$\psi$	Ermüdungsfaktor
$\psi_0$	Beiwert für Kombinationswerte veränderlicher Einwirkungen
$\psi_1$	Beiwert für häufige Werte veränderlicher Einwirkungen
$\psi_2$	Beiwert für quasi-ständige Werte veränderlicher Einwirkungen
$\gamma_1$	Teilsicherheitsbeiwert zur Berücksichtigung des Zeitpunkts der Ermittlung der Materialkennwert
$\gamma_2$	Teilsicherheitsbeiwert zur Berücksichtigung der Streuung der Materialeigenschaften
$\gamma_{\text{F}}$	Teilsicherheitsbeiwert für die Einwirkung
$\gamma_{\text{G},j}$	Teilsicherheit für ständige Einwirkungen $j$
$\gamma_1$	Wichtungsfaktor für Einwirkungen aus Erdbeben (siehe DIN 4149)
$\gamma_{\text{M}}$	Teilsicherheitsbeiwert für den Widerstand
$\gamma_{\text{Q}}$	Teilsicherheit für die veränderliche Einwirkung
$\gamma_{\text{Q},i}$	Teilsicherheit für weitere veränderliche Einwirkungen $i$
$\gamma_{\text{Q},j}$	Teilsicherheit für die veränderliche Einwirkung $j$
$\sigma_{\text{Ed}}$	Bemessungswert der vorhandenen Biegezugspannung in der Fassaden-/Leibungsplatte
$\sigma_{\text{Rd}}$	Bemessungswert des Widerstands der Biegefestigkeit
$\sigma_{\text{Rk}}$	Charakteristischer Widerstand der Biegefestigkeit
$\sigma_{\text{Rum,exp}}$	in der Erstprüfung bestimmter Mittelwert der Biegefestigkeit aus den Versuchen unter Berücksichtigung der Witterung
$\sigma_{\text{Rum,ref}}$	in der Erstprüfung bestimmter Mittelwert der Biegefestigkeit aus den Versuchen nach DIN EN 1469:2005-02, 4.2.4
$\sigma_{\text{u}5\%}$	nach DIN EN 1469 deklariertes unterer Erwartungswert der Biegefestigkeit (5 %-Quantil, Vertrauensniveau 75 %, logarithmische Normalverteilung)
$\tau_{\text{Rk}}$	charakteristischer Widerstand des Verbundes



## 4 Natursteinplatten

### 4.1 Allgemeines

Natursteinplatten für Außenwandbekleidungen sind durch DIN EN 1469 europäisch harmonisiert und geregelt. Die zur Verwendung kommenden Natursteinplatten müssen nach DIN EN 1469 klassifiziert und CE gekennzeichnet sein.

### 4.2 Charakteristische Widerstände

#### 4.2.1 Charakteristische Biegefestigkeit $\sigma_{Rk}$

Die charakteristische Biegefestigkeit  $\sigma_{Rk}$  ergibt sich unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung im Naturstein wie folgt:

$$\sigma_{Rk} = \alpha_{exp} \cdot \sigma_{u5\%} \quad (1)$$

Dabei ist

$\sigma_{u5\%}$  der untere Erwartungswert der Biegefestigkeit entsprechend DIN EN 1469 (5 %-Quantil, Vertrauensniveau 75 %, logarithmische Normalverteilung);

$\alpha_{exp}$  der Faktor zur Berücksichtigung von Witterungseinflüssen nach 4.3, Kleinstwert von  $\alpha_{exp,1}$  und  $\alpha_{exp,2}$

**ANMERKUNG** Nach DIN EN 1469 kann die Prüfung nach DIN EN 12372 oder DIN EN 13161 erfolgen. Für die Beurteilung und zum Vergleich von Biegefestigkeiten (z. B. nach Frost-Tau-Wechsel-Versuchen oder Durchfeuchtung nach 4.3 oder zur Überprüfung der Standsicherheit) sind die Prüfungen jeweils immer nach dem gleichen Prüfverfahren und mit gleichen Probekörperabmessungen durchzuführen.

#### 4.2.2 Charakteristische Ausbruchlast am Ankerdorn

Der charakteristische Tragwiderstand  $F_{Rk,0}$  am Ankerdorn bei Versagen durch Ausbruch am Ankerdornloch ergibt sich unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung wie folgt:

$$F_{Rk,0} = \alpha_{exp} \cdot F_{u5\%} \quad (2)$$

Dabei ist

$F_{u5\%}$  der untere Erwartungswert der Ausbruchlast am Ankerdorn nach DIN EN 1469 (5 %-Quantil, Vertrauensniveau 75 %, logarithmische Normalverteilung);

$\alpha_{exp}$  der Faktor zur Berücksichtigung von Witterungseinflüssen nach 4.3, Kleinstwert von  $\alpha_{exp,1}$  und  $\alpha_{exp,2}$

Die mit einem Dorn von 6 mm Durchmesser ermittelten Widerstandswerte dürfen auch für einen Dorn mit 5 mm Durchmesser verwendet werden.

**DIN 18516-3:2013-09****4.3 Eignung**

Die jeweilige Eignung des zur Verwendung kommenden Natursteins hinsichtlich der Widerstandsfähigkeit gegen Witterungseinflüsse ist entsprechend den am Bauwerk zu erwartenden Beanspruchungen (Expositionen) nachzuweisen.

Der Einfluss von Frost-Tau-Wechseln auf die Biegefestigkeit und Ankerdorntragfähigkeit ist durch Versuche zum Frostwiderstand nach DIN EN 12371 zu prüfen.

Festigkeitsminderungen infolge von Frost-Tau-Wechseln sind über den Faktor  $\alpha_{\text{exp},1}$  zu berücksichtigen:

$$\alpha_{\text{exp},1} = 1,25 \cdot \frac{\sigma_{\text{Rum,exp},1}}{\sigma_{\text{Rum,ref}}} \leq 1,0 \quad (3)$$

Dabei ist

- $\sigma_{\text{Rum,ref}}$  der in der Erstprüfung bestimmte Mittelwert der Biegefestigkeit aus den Versuchen nach DIN EN 1469;
- $\sigma_{\text{Rum,exp},1}$  der in der Erstprüfung bestimmter Mittelwert der Biegefestigkeit aus den Versuchen nach DIN EN 1469.

Unabhängig von der Widerstandsfähigkeit gegen den Einfluss von Frost-Tau-Wechseln muss der Naturwerkstein für den Einsatz als Fassadenmaterial geeignet sein.

**4.4 Durchfeuchtung**

Für Werkstoffe mit einer charakteristischen Biegefestigkeit  $\sigma_{\text{u}5\%} > 5,0 \text{ N/mm}^2$  kann der Faktor vereinfachend mit  $\alpha_{\text{exp},2} = 1,0$  angenommen werden.

Der Einfluss von Durchfeuchtung auf die Biegefestigkeit und Ausbruchlast am Ankerdorn ist für Werkstoffe mit einer charakteristischen Biegefestigkeit  $\sigma_{\text{u}5\%} \leq 5,0 \text{ N/mm}^2$  durch den Faktor  $\alpha_{\text{exp},2} = 0,5$  zu berücksichtigen sofern kein gesonderter Nachweis geführt wird.

Der Faktor  $\alpha_{\text{exp},2}$  ist nur bei einer bemessungsrelevanten Biegefestigkeit  $\leq 5,0 \text{ N/mm}^2$  und bei der Ausbruchlast am Ankerdorn nur für Dorne, die senkrecht zu dieser Biegebeanspruchungsrichtung gesetzt sind, zu berücksichtigen.

ANMERKUNG Bei geschichteten Natursteinen ist die Biegefestigkeit in der statisch maßgebenden Lastrichtung zu berücksichtigen. Für den Nachweis des Einflusses von Durchfeuchtung kann  $\alpha_{\text{exp},2}$  nach geeigneten Prüfungen in analoger Weise wie  $\alpha_{\text{exp},1}$  ermittelt werden. Hinweise hierzu enthält die aktuelle Bautechnische Information des DNV, BTI 1.5, herausgegeben vom Deutschen Naturwerkstein-Verband e.V. (DNV), Würzburg.

**4.5 Teilsicherheitsbeiwerte für den Widerstand**

Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_{\text{M}}$  für die Fassadenplatten gilt für die Versagensarten Biegebruch der Platte und Ausbruch des Befestigungsmittels aus der Platte.

Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_{\text{M}}$  leitet sich wie folgt ab:

$$\gamma_{\text{M}} = 1,8 \cdot \gamma_1 \cdot \gamma_2 \quad (4)$$

Dabei ist

- $\gamma_1$  der Teilsicherheitsbeiwert zur Berücksichtigung des Zeitpunkts der Ermittlung der Materialkennwerte;
- $\gamma_1$  1,25, wenn die Werkstoffprüfungen mehr als 2 Jahre zurück liegen;
- $\gamma_1$  1,0, wenn die Werkstoffprüfungen weniger als 2 Jahre zurück liegen;
- $\gamma_2$  der Teilsicherheitsbeiwert zur Berücksichtigung der Streuung der Materialeigenschaften.

$$\gamma_2 = 1 + (v - 15) \cdot 0,03 \geq 1$$

Dabei ist

$v$  der Variationskoeffizient, ermittelt aus den in der Erstprüfung bestimmten Werten zu Standardabweichung und Mittelwert für die Biegefestigkeit bzw. Ausbruchslast am Ankerdornloch zur Berücksichtigung der Streuung der Biegefestigkeit bzw. Ausbruchslast am Ankerdornloch, in %.

## 5 Befestigungen

### 5.1 Allgemeines

Natursteinplatten werden im Regelfall an vier, mindestens jedoch an drei Punkten befestigt. Die Befestigung der Platte kann aus unterschiedlichen Befestigungselementen bestehen.

Die Befestigungspunkte sind so anzuordnen, dass sich die Platten beim Auftreten von Temperatur- und Feuchtegradienten zwangfrei verwölben können.

Für die Befestigung der Natursteinplatten dürfen die in 5.3 bis 5.6 beschriebenen Befestigungsmittel verwendet werden (Befestigung von Leibungsplatten siehe 5.7). Es können auch andere Befestigungsmittel verwendet werden, wenn deren Eignung durch eine Produktnorm oder eine bauaufsichtliche Zulassung nachgewiesen ist.

### 5.2 Werkstoffe der Befestigungen

Die Befestigungen müssen aus nichtrostenden Stählen nach DIN EN 10088-3 bestehen, die mindestens der Widerstandsgruppe III nach allgemeiner bauaufsichtlicher Zulassung Z-30.3-6 entsprechen. Die in die Platten eingreifenden Dorne müssen mindestens der Festigkeitsklasse S 355 nach der Zulassung Z-30.3-6 entsprechen.

### 5.3 Ankerdorne

#### 5.3.1 Allgemeines

Ankerdornbefestigungen werden in der Regel nach Bild 1 ausgebildet. Werden in Sonderfällen Ankertaschen erstellt, ist der Wert für die planmäßige Fugenbreite  $a_F$  um die Ankertaschentiefe zu erhöhen.

In beiden Fällen greifen die Ankerdorne über im Drehgang gebohrte Ankerdornlöcher in die Plattenstirnfläche ein. Der Durchmesser des gebohrten Dornloches muss etwa 3 mm größer sein als der Durchmesser des Ankerdornes. Die Einbindetiefe der Ankerdorne beträgt mindestens 25 mm.

Die Steindicke zwischen Dornloch und Plattenoberfläche muss mindestens 10 mm betragen, (Bild 1, Schnitt A-A).

Der Regelmindestabstand von der Plattenecke bis zur Mitte des Dornlochs beträgt 50 mm oder entspricht dem Wert des größten Ausbruchradius, ermittelt nach DIN EN 13364. Der größere Wert ist maßgebend. Bei kleineren Abständen ist ein Nachweis für die zulässige Lastaufnahme zu führen.

**DIN 18516-3:2013-09**

Für die Bemessung der Ankerdorne darf vereinfacht eine freie Kraglänge von 70 % der Spaltbreite zwischen Ankersteg und Plattenkante zugrunde gelegt werden.

Zum Ausgleich der Temperaturbewegungen der Platten werden Gleithülsen aus Polyacetat (z. B. Polymethylen (POM)) in die Ankerdornlöcher mit geeignetem langzeitbeständigem Klebstoff oder Zementleim eingesetzt. Der Reibungsbeiwert zur Ankerbemessung ist mit  $\mu = 0,2$  anzunehmen, sofern kein anderer Nachweis erbracht wird. Die Länge der Gleithülsen muss mindestens 5 mm größer sein als die Ankerdorneinbindetiefe. Das Bewegungsspiel von mindestens 2 mm zwischen Ankersteg und Platte mit Gleithülsen ist einzuhalten (Bild 1).

**5.3.2 Charakteristischer Widerstand**

Der charakteristische Widerstand  $N_{Rk}$  gegen Versagen eines Ankerdorns ergibt sich in Abhängigkeit von der Spaltbreite nach Tabelle 1. Zwischenwerte dürfen linear interpoliert werden.

**Tabelle 1 — Charakteristischer Widerstand  $N_{Rk}$  eines Ankerdorns in Abhängigkeit von der planmäßigen Spaltbreite  $a_{sp}$**

	Spaltbreite $a_{sp}$	$N_{Rk}$
Fuge nach Bild 1	bis 4 mm	$1,00 \cdot F_{Rk,0}^a$
	bis 8 mm	$0,90 \cdot F_{Rk,0}$
	bis 12 mm	$0,80 \cdot F_{Rk,0}$
	bis 16 mm	$0,70 \cdot F_{Rk,0}$
<sup>a</sup> $F_{Rk,0}$ = Wert nach 4.2.2.		



**DIN 18516-3:2013-09**

Zur Sicherstellung der Befestigung ist die Steckdornbefestigung mit einem geeigneten Drehmoment anzuziehen. Die Höchstwerte für die Drehmomente enthält Tabelle 2.

**Tabelle 2 — Drehmomente für Befestigungen mit Steckdornen**

<b>Biegefestigkeit</b> $\sigma_{u5\%}^a$ N/mm <sup>2</sup>	<b>Dorndurchmesser</b> mm	<b>Wirksames Drehmoment</b> $M_D$ Nm
$1,5 \leq \sigma_{u5\%} < 3$	$\geq 6^b$	$3 \leq M_D \leq 6$
$3 \leq \sigma_{u5\%} \leq 5$	$\geq 6$	$3 \leq M_D \leq 6$
$> 5$	$\geq 5$	$3 \leq M_D \leq 10$
ANMERKUNG Das wirksame Drehmoment $M_D$ entspricht dem Montagedrehmoment abzüglich dem notwendigen Drehmoment zum Aufbringen der Schraubmutter.		
<sup>a</sup> $\sigma_{u5\%}$ siehe 4.2.1. <sup>b</sup> Mindestplattendicke $d \geq 50$ mm und Restwanddicke $d_1 \geq 20$ mm.		

**5.4.2 Charakteristischer Widerstand**

Für den charakteristischen Widerstand gegen Versagen eines Steckdorns sind folgende Werte anzusetzen:

**Charakteristischer Widerstand bei Lastangriff senkrecht zur Platte:**

$$N_{Rk} = 2,0 \cdot F_{Rk,0} \quad (5)$$

Dabei ist

$F_{Rk,0}$  der Wert nach 4.2.2 unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung und Reststeindicke am Ankerdornloch.

**Charakteristischer Widerstand bei Lastangriff parallel zur Platte ohne Hebelarm:**

$$V_{Rk} = 1,0 \cdot F_{Rk,0} \quad (\text{für } 50 \text{ mm} \leq c_1 < 100 \text{ mm}) \quad (6)$$

$$V_{Rk} = 2,0 \cdot F_{Rk,0} \quad (\text{für } c_1 \geq 100 \text{ mm}) \quad (7)$$

(Zwischenwerte können linear interpoliert werden)

Dabei ist

$c_1$  der Abstand zum belasteten Rand;

$F_{Rk,0}$  der Wert nach 4.2.2 unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung und Reststeindicke am Ankerdornloch.

**Charakteristischer Widerstand bei Lastangriff parallel zur Platte mit Hebelarm:**

Querlasten mit Abstand zur Plattenoberfläche sind beim statischen Nachweis durch Reduktion des charakteristischen Widerstandes  $V_{Rk}$  zu berücksichtigen:

$$V_{Rk,red} = V_{Rk} \cdot \frac{d}{d + 2 \cdot z_A} \quad (8)$$

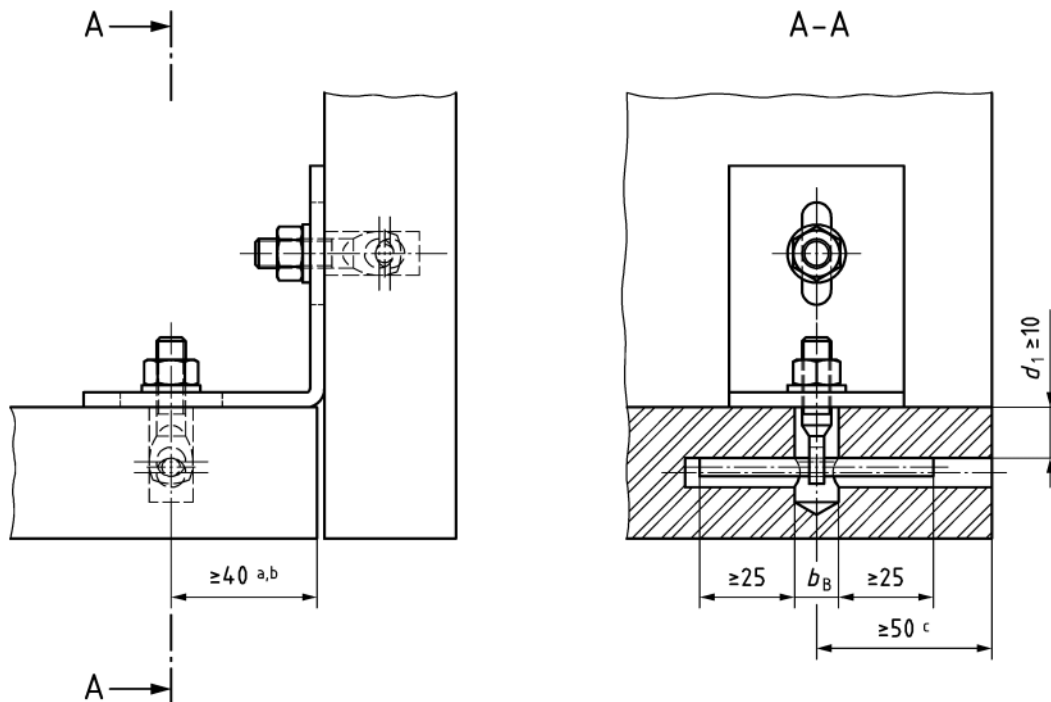
Dabei ist

$V_{Rk}$  der Wert nach Gleichung (6) bzw. (7);

$d$  die Plattendicke;

$z_A$  der Abstand zwischen Unterkonstruktion und Plattenrückseite (siehe Bild 3).

Maße in Millimeter



$\varnothing b_B \leq \varnothing 12 \text{ mm}$  (für M 8)

$\varnothing b_B \leq \varnothing 14 \text{ mm}$  (für M 10)

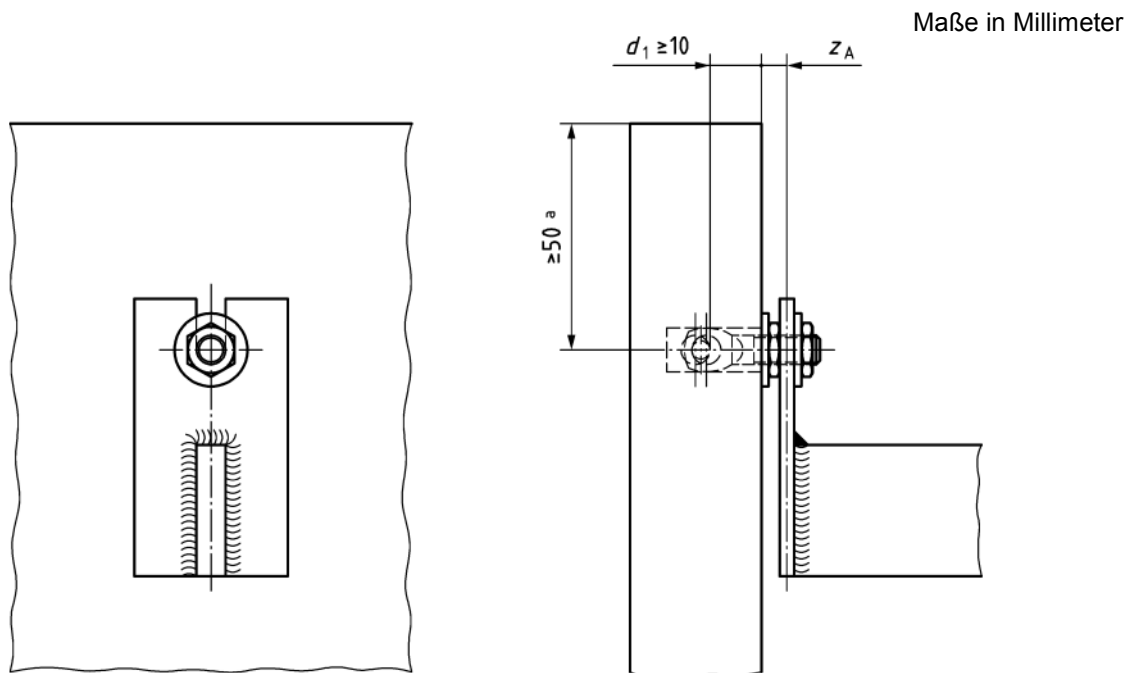
$\varnothing b_B \leq \varnothing 16 \text{ mm}$  (für M 12)

a  $\geq 40 \text{ mm}$  oder  $\geq 2(d_1 + 5)$

b Reduzierung auf 20 mm möglich, siehe 5.4.1

c  $\geq 50 \text{ mm}$  oder  $\geq 2(d_1 + 5)$

**Bild 2 — Steckdorn, Beispiel**

**DIN 18516-3:2013-09**

a oder  $\geq (2(d_1 + 5))$

**Bild 3 — Steckdorn mit Abstandsmontage, Beispiel**

## 5.5 Schraubanker

### 5.5.1 Allgemeines

Zur Befestigung am Ankersteg dürfen auch Schrauben verwendet werden. Hierbei darf der Schraubenkopf bis zur halben Plattendicke versenkt werden. Die rückseitige Steindicke muss jeweils der vergleichbaren Reststeindicke am Ankerdornloch zuzüglich 5 mm, mindestens jedoch 15 mm betragen.

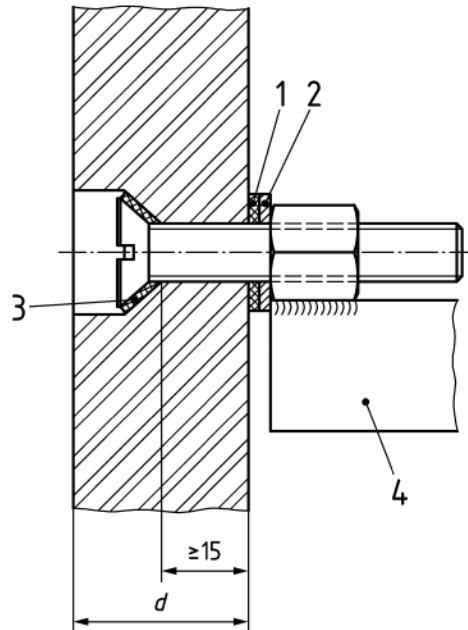
Der Abstand der Bohrlochachse in der Platte zum Rand muss mindestens 50 mm betragen.

Bei Tragankern sind Schraubanker von mindestens der Größe M10, bei Halteankern mindestens der Größe M8 erforderlich. Die Festigkeit der Schraubanker muss mindestens der Festigkeitsklasse A4-70 nach den Normen der Reihe DIN EN ISO 3506 entsprechen.

Unter dem Schraubenkopf und auf der Rückseite der Platte sind elastische Unterlegscheiben aus EPDM (Ethylen-Propylen-Dien-Kautschuk), Shore-A-Härte 40 bis 60 (geprüft nach DIN 53505), zu verwenden und eine Unterlegscheibe aus nichtrostendem Stahl einzulegen (siehe Bild 4).



Maße in Millimeter

**Legende**

- 1 Unterlegscheibe aus EPDM
- 2 Unterlegscheibe aus nichtrostendem Stahl
- 3 Unterlegscheibe aus EPDM
- 4 Ankersteg

**Bild 4 — Schraubanker, Beispiel****5.5.2 Charakteristischer Widerstand**

Für den charakteristischen Widerstand gegen Versagen eines Schraubankers sind folgende Werte anzusetzen:

**a) charakteristischer Widerstand bei Lastangriff senkrecht zur Platte:**

$$N_{RK} = 2,0 \cdot F_{RK,0} \quad (9)$$

Dabei ist

$F_{RK,0}$  der Wert nach 4.2.2 unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung und Reststeindicke sowie der Witterungseinflüsse und Durchfeuchtung am Ankerdornloch.

**b) charakteristischer Widerstand bei Lastangriff parallel zur Platte ohne Hebelarm:**

$$V_{RK} = 1,0 \cdot F_{RK,0} \quad (\text{für } 50 \text{ mm} \leq c_1 < 100 \text{ mm}) \quad (10)$$

$$V_{RK} = 2,0 \cdot F_{RK,0} \quad (\text{für } c_1 \geq 100 \text{ mm}) \quad (11)$$

(Zwischenwerte können linear interpoliert werden)

Dabei ist

$c_1$  der Abstand zum belasteten Rand;

**DIN 18516-3:2013-09**

$F_{Rk,0}$  der Wert nach 4.2.2 unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung und Reststeindicke sowie der Witterungseinflüsse und Durchfeuchtung am Ankerdornloch.

**c) charakteristischer Widerstand bei Lastangriff parallel zur Platte mit Hebelarm:**

Querlasten mit Abstand zur Plattenoberfläche sind beim statischen Nachweis nach 5.4.2, Gleichung (8), zu berücksichtigen.

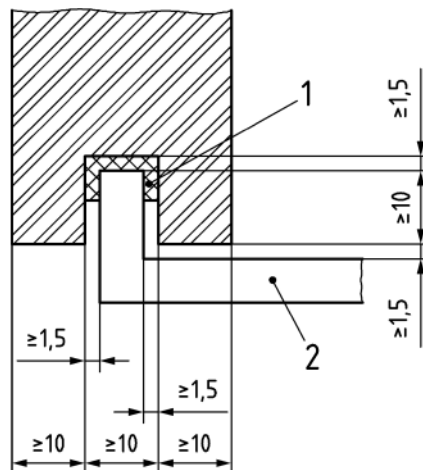
Bei Randabständen des Schraubankers  $c_1 \geq 200$  mm kann auf den Nachweis gegen Querbeanspruchung und den Nachweis der Interaktion verzichtet werden.

**5.6 Nutlagerung****5.6.1 Allgemeines**

In die Plattenkanten darf zur Lagerung eine Nut für Befestigungsteile eingeschnitten werden (Bild 5). Die Steinrestdicke auf beiden Seiten muss jeweils mindestens 10 mm betragen. Der Profilsteg muss mit einem Profilband aus EPDM überzogen sein. Die Nut muss 3 mm größer sein als der eingelassene Profilsteg. Die Auflagerlänge des Profilstegs muss zwischen mindestens 20 mm und maximal 50 mm betragen. 5.1 gilt sinngemäß.

An Profilstegen, die als Halteanker dienen, ist ein Bewegungsspiel von min. 2 mm vorzusehen.

Maße in Millimeter

**Legende**

- 1 Profilband aus EPDM
- 2 Profilsteg

**Bild 5 — Nutlagerung****5.6.2 Charakteristischer Widerstand**

Für den charakteristischen Widerstand der Nutlagerung gegen Versagen sind folgende Werte anzusetzen:

**Charakteristischer Widerstand bei Lastangriff senkrecht zur Platte:**

$$N_{RK} = 1,0 \cdot F_{Rk,0} \quad (12)$$

Dabei ist

$F_{RK,0}$  der Wert nach 4.2.2 unter Berücksichtigung der natürlichen Schichtung und Reststeindicke am Ankerdornloch.

### 5.7 Befestigung von Leibungsplatten

Leibungsplatten dürfen auch an einer anderen Bekleidungsplatte (Mutterplatte) verankert werden (siehe Bild 6).

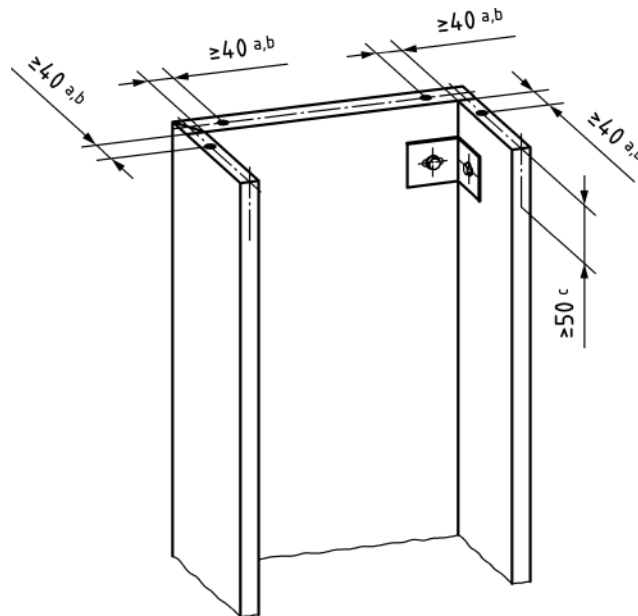
Die Leibungsplatten und der Einfluss der Leibung auf die Mutterplatte sind statisch nachzuweisen.

Die Befestigungs- und Verbindungselemente der Leibung und der Mutterplatte sind statisch nachzuweisen.

Leibungsplatten dürfen nach Bild 2 mit Steckdornen und Winkelverbindungen befestigt werden.

Bei der Ermittlung der Kräfte und Schnittgrößen in der Mutter- und Leibungsplatte sind die Steifigkeiten der verwendeten Winkel zu berücksichtigen.

Maße in Millimeter



- a 40 mm oder  $\geq 2(d_1 + 5)$
- b Reduzierung auf 20 mm möglich, siehe 5.4.1
- c  $\geq 50$  mm oder  $\geq 2(d_1 + 5)$

**Bild 6 — Leibungswinkel mit Steckdornbefestigung, Beispiel**

### 5.8 Befestigung von Ausbauteilen

Fenster, Türen, Beleuchtungs- und Werbeanlagen sowie Gerüste und ähnliches dürfen nicht an den Natursteinplatten befestigt werden.

## DIN 18516-3:2013-09

### 6 Verankerungen

#### 6.1 Allgemeines

Die Verankerung der Natursteinplatten direkt am Bauwerk erfolgt über Trag- und Halteanker. Deren Typ, Größe, erforderlicher Bohrlochdurchmesser und -tiefe sowie Lage am Bauwerk sind in den Planunterlagen anzugeben.

Traganker können Beanspruchungen in allen Richtungen aufnehmen und in den Verankerungsgrund einleiten. Halteanker sind im Allgemeinen so konstruiert, dass nur Lasten aus Wind und Zwängungen aufgenommen und in den Verankerungsgrund weitergeleitet werden. Der Ankerdorn ist jeweils im Ankersteg eingefügt.

Als Trag- und Halteanker dürfen die in dieser Norm beschriebenen eingemörtelten Verankerungen (Mörtelanker) verwendet werden. Es können auch andere Verankerungsmittel verwendet werden, wenn deren Eignung durch eine Produktnorm oder eine bauaufsichtliche Zulassung nachgewiesen ist.

Die Weiterleitung der Lasten aus den Verankerungsmitteln im als Verankerungsgrund dienenden Bauteil ist durch den Tragwerksplaner nachzuweisen. Hierbei sind die üblichen Nachweisverfahren unter Berücksichtigung der durch die Verankerungsmittel eingeleiteten Lasten anzuwenden.

#### 6.2 Werkstoffe der Verankerungen

Die Verankerungen müssen aus nichtrostenden Stählen nach DIN EN 10088-3 bestehen, die mindestens der Widerstandsgruppe III nach allgemeiner bauaufsichtlicher Zulassung Z-30.3-6 entsprechen.

#### 6.3 Eingemörtelte Verankerungen

##### 6.3.1 Ankerform

Eingemörtelte Verankerungen bestehen aus einem Stahlteil, das in einem vermörtelten Bohrloch oder einer vermörtelten Aussparung verankert ist.

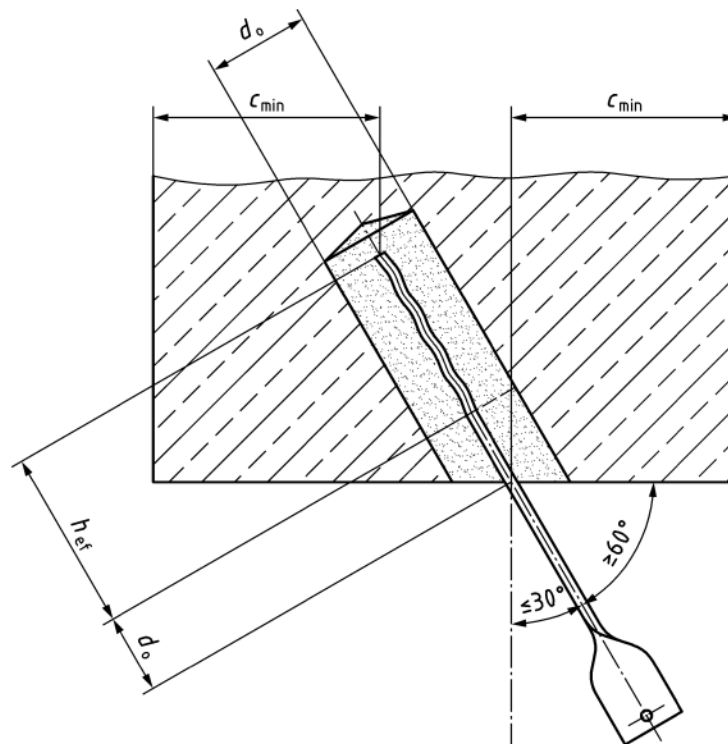
Traganker sind als Typ 1 bis Typ 7 (siehe Bilder 8 bis 10 und Bilder B.1 bis B.4) auszubilden.

Halteanker sind als Typ 2 bis Typ 7 (siehe Bilder 9, 10, B.1 bis B.4) auszubilden.

Die eingemörtelten Verankerungen werden im Normalfall in senkrecht zum Verankerungsgrund gebohrte Löcher gesetzt. Eingemörtelte Verankerungen können zudem in ausgesparten Löchern mit konischen oder wellenförmigen Aufweitungen montiert werden.

In Sonderfällen ist bei Bauteilecken von Stahlbetontragwerken ein Schrägsetzen der eingemörtelten Anker bis zu einem Winkel von  $\alpha \geq 60^\circ$  (einschließlich Schrägstellung nach 6.3.5) gegen den Verankerungsgrund möglich (siehe Bild 7). Die Verankerungstiefe ist bei  $\alpha = 60^\circ$  um das Maß des Bohrlochdurchmessers  $d_0$  zu erhöhen. Zwischenwerte können interpoliert werden.

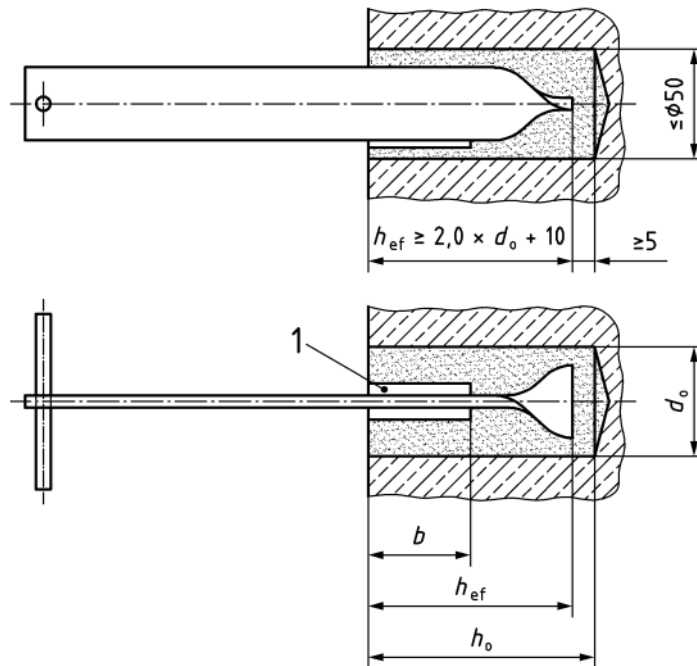
Weiterhin sind die Abstände zu benachbarten Bauteilrändern oder Ankern sowohl im Bohrlochtieftsten als auch am Bohrlochmund einzuhalten. Unter diesen Bedingungen können die Widerstände für in senkrechten Löchern eingemörtelten Verankerungen bei der Bemessung angesetzt werden.



**Bild 7 — Mindestrandabstand bei einem schräg gesetzten eingemörtelten Anker in der Bauteilecke**

## DIN 18516-3:2013-09

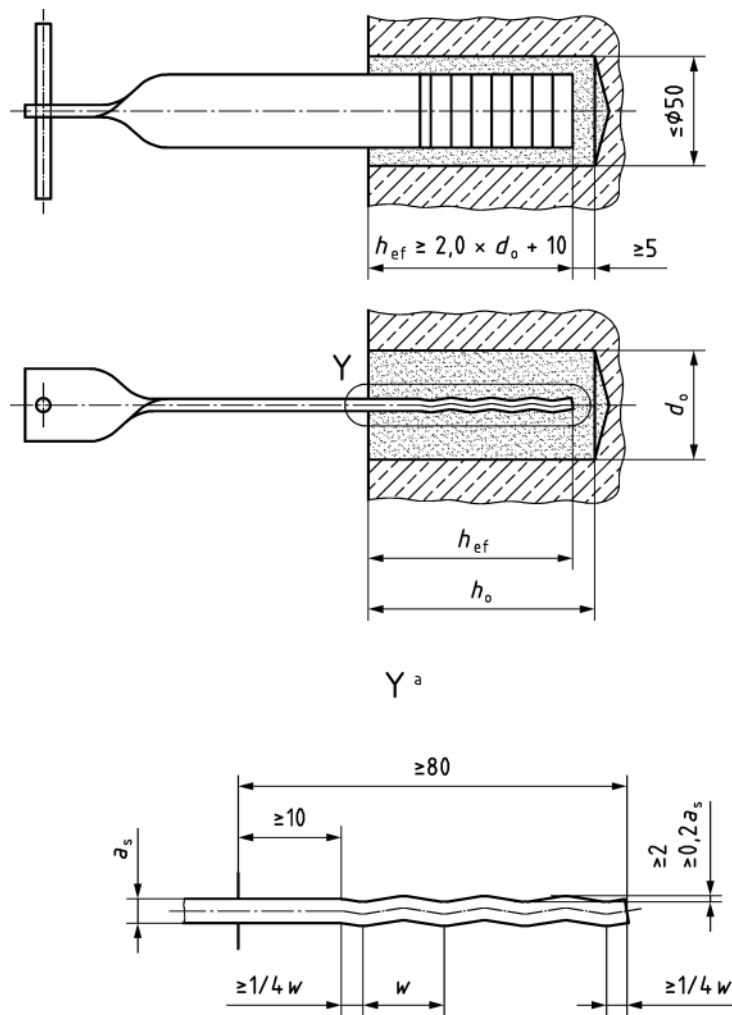
Maße in Millimeter

**Legende**

- 1 Druckverteilungsplatte
- $b$  Länge der Druckverteilungsplatte
- $d_0$  Bohrlochdurchmesser
- $h_0$  Bohrlochtiefe
- $h_{ef}$  Verankerungstiefe

**Bild 8 — Flachstahllanker mit um 40° bis 90° gedrehtem Ende (Typ 1)**

Maße in Millimeter

Y<sup>a</sup>**Legende**

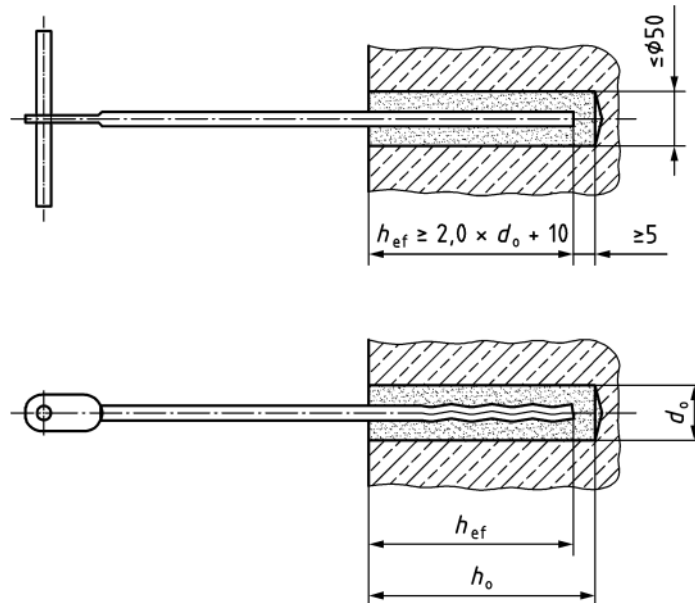
- $d_0$  Bohrlochdurchmesser  
 $h_0$  Bohrlochtiefe  
 $h_{ef}$  Verankerungstiefe  
 $a_s$  Ankerstegdicke  
 $w$  Abstand Wellung  
 = 15 mm bis 35 mm, mindestens 2 Wellungen je Anker

a ohne Mörtel dargestellt

**Bild 9 — Flachstahlanker mit gewelltem Ende (Typ 2)**

**DIN 18516-3:2013-09**

Maße in Millimeter

**Legende**

- $d_o$  Bohrlochdurchmesser  
 $h_o$  Bohrlochtiefe  
 $h_{ef}$  Verankerungstiefe

**Bild 10 — Rundstahlanker mit gewelltem Ende (Typ 3) — (Ausbildung der Wellung siehe Bild 9)****6.3.2 Verankerungsmörtel**

Für die Verankerung in Beton oder Mauerwerk dürfen folgende Mörtel verwendet werden:

- Mauermörtel M10 nach DIN EN 998-2,
- Betoninstandsetzungsmörtel nach DIN EN 1504-6,
- Mineralische Werk trockenmörtel mit Qualitätsüberwachung mit einer charakteristischen Druckfestigkeit von mindestens 20 N/mm<sup>2</sup>, die mindestens die Anforderungen an Mauerwerk M 20 nach DIN EN 998-2 erfüllen.

Die Anker dürfen frühestens nach den in Tabelle 3 angegebenen Mindestaushärtezeiten belastet werden. Bei Temperaturen des Verankerungsgrundes oder der Platten unter 5 °C dürfen Anker nicht gesetzt werden.



Tabelle 3 — Fristen für die Belastbarkeit des Ankermörtels

Temperatur des Verankerungsgrundes	Neigung des aufwärts gebohrten Ankerlochs gegen die Horizontale				
	≤ 30°			> 30°	
	Verankerungsgrund				
	Mauerwerk	C16/20	C20/25 bis C50/60	C16/20	C20/25 bis C50/60
	Tage				
über 10 °C	1	1	2	3	3
5 °C bis 10 °C	3	3	10	14	14

### 6.3.3 Vorgaben für Entwurf, Einbau und Montage

#### 6.3.3.1 Entwurf

Der Widerstand und die Zuverlässigkeit der Verankerung werden wesentlich von der Sorgfalt bei Entwurf und Einbau beeinflusst. Gebrauchstauglichkeit und Dauerhaftigkeit sind in angemessener Weise zu beachten.

Die charakteristischen Widerstände nach 6.3.6 und 6.3.7 gelten unter folgenden Voraussetzungen:

- Die Bemessung der Verankerungen erfolgt unter der Verantwortung von auf dem Gebiet der Verankerungen erfahrenem Fachpersonal.
- Es sind prüfbare Berechnungen und Konstruktionszeichnungen unter Berücksichtigung der zu verankernden Lasten anzufertigen. Dabei sind in den Konstruktionszeichnungen das zu verwendende Verankerungsmittel, das Bohrverfahren, der Bohrlochdurchmesser und die Bohrlochtiefe sowie die Lage der Verankerung anzugeben.
- Die Weiterleitung der Kräfte aus den Verankerungen in das Bauwerk ist statisch nachgewiesen.
- Die Einbaubedingungen und Montagevorgaben nach 6.3.3.2 sind eingehalten.

#### 6.3.3.2 Einbau und Montage

Der Einbau der eingemörtelten Verankerungen hat durch entsprechend geschultes Personal zu erfolgen. Der Einbau hat mit planmäßig vorgesehenen Teilen und den angegebenen Werkzeugen nach den Angaben der Konstruktionszeichnungen zu erfolgen.

Vor dem Bohren der Ankerlöcher ist die Wärmedämmung bis zu einer Größe von höchstens 150 mm × 150 mm bzw. einem Durchmesser von höchstens 150 mm auszuschneiden. Nach dem Einmörteln der Anker ist das ausgeschnittene Stück Wärmedämmung wieder sorgfältig einzusetzen.

Die Bohrlöcher sind so anzuordnen und herzustellen, dass evtl. vorhandene Bewehrung nicht beschädigt wird. Vor dem Setzen des Verankerungsmittels ist optisch zu kontrollieren, ob der vorhandene Untergrund den planmäßigen Vorgaben entspricht und eine einwandfreie Beschaffenheit aufweist.

Bohrlöcher in Beton und Vollsteinmauerwerk sind vorzugsweise im Hammerbohrverfahren herzustellen. Die Bohrlöcherherstellung mit Pressluft in Stahlbetonbauwerken ist prinzipiell möglich. In diesem Fall hat die Ermittlung des Widerstands der eingemörtelten Anker durch Versuche am Bauwerk nach Abschnitt 8 zu erfolgen. Diamantgebohrte Löcher sind in Stahlbetontragwerken nicht gestattet. In Vollmauerwerk sind diamantgebohrte Löcher nachträglich mit Spezialwerkzeugen aufzurauen oder konisch mit mindestens 5 mm einseitiger Hinterschneidung herzustellen.

## DIN 18516-3:2013-09

In Lochsteinen sind die Bohrlöcher vorzugsweise im Drehbohr- oder Diamantbohrverfahren zu erzeugen, da das Hammerbohrverfahren zu signifikanten Vorschädigungen im Stein mit deutlicher Reduzierung des Widerstands führen kann.

Der Durchmesser des Bohrlochs darf 50 mm nicht überschreiten.

Die Ankereinbindetiefe muss mindestens das 2fache + 10 mm des Bohrlochdurchmessers betragen. Die Bohrloch- oder Aussparungstiefe muss mindestens 5 mm größer als die Ankereinbindetiefe sein. Die geforderte Verankerungstiefe des Verankerungselements ist einzuhalten.

Vor dem Einsetzen der Anker ist das Bohrloch mit einer Rundbürste sorgfältig vom Bohrstaub durch mehrmaliges Ausbürsten und Ausblasen (bzw. Ausaugen) zu säubern.

Vorgefertigte Aussparungen zur Aufnahme der Verankerung sind gewellt oder hinterschnitten herzustellen. Schalungsreste müssen zur Haftverbesserung des Anker Mörtels vollständig entfernt werden.

Vor dem Verfüllen sind die Löcher ausreichend vorzunässen. Anschließend sind die Löcher mit Mörtel hohlraumfrei zu verfüllen und nach dem Einsetzen der Anker mit geeignetem Werkzeug nachzuverdichten und bündig am Untergrund abzustreichen.

Die eingemörtelten Verankerungen dürfen frühestens nach den in Tabelle 3 angegebenen Fristen belastet werden.

### 6.3.4 Rechnerische Verankerungstiefe

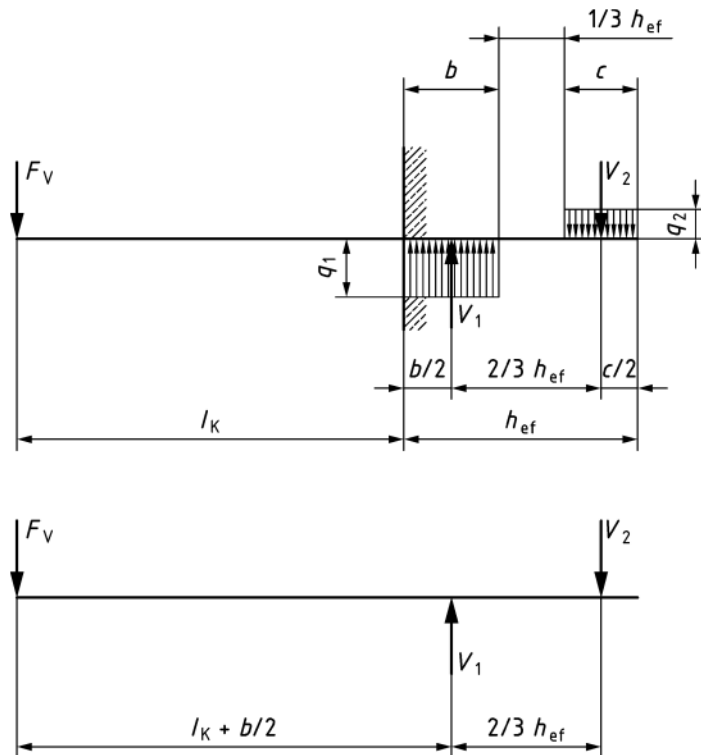
Die rechnerische Verankerungstiefe für Traganker darf höchstens das 8fache der Ankersteghöhe betragen. Bei der Ermittlung der Auflagerkräfte im Verankerungsgrund darf vereinfachend angenommen werden, dass der gegenseitige Abstand der Auflagerkräfte  $2/3$  der rechnerischen Verankerungstiefe beträgt (siehe Bild 11).

### 6.3.5 Ermittlung der Ankerquerschnitte

Die Ermittlung des erforderlichen Ankerquerschnittes ist für den Schnitt an der vorderen Auflagerachse ( $V_1$  nach Bild 11) des Verankerungsgrundes unter Berücksichtigung der Momentenausrundung durchzuführen. Hierbei sind Schrägstellungen von  $l_K/20$  der Ankerauskragung bzw. mindestens 15 mm bei bewehrten Bauteilen mit einzurechnen.

Zur Ermittlung der Auflagerpressungen darf vereinfachend eine rechteckige Spannungsverteilung verwendet werden (Bild 11).

Beim Nachweis der Pressung unter dem Ankersteg darf bei Verankerungen in Beton der 3fache Wert der einaxialen Druckfestigkeit des Verankerungsmörtels angesetzt werden. Bei Verankerungen in Mauerwerk darf das 1,5fache des kleineren Wertes aus einaxialer Druckfestigkeit des Verankerungsmörtels und Steindruckfestigkeit angesetzt werden.



### Legende

- $b$  rechnerische Auflägerlänge bei  $V_1$
- $c$  rechnerische Auflägerlänge bei  $V_2$
- $F_V$  rechnerisch angreifende Vertikalkraft
- $l_K$  Ankerkraglänge
- $h_{ef}$  Verankerungstiefe
- $V_1$  und  $V_2$  Auflagerkräfte im Verankerungsgrund
- $q_1$  und  $q_2$  Auflagerpressungen

**Bild 11 — Rechnerische Einbindetiefe von eingemörtelten Tragankern (Modell)**

### 6.3.6 Charakteristischer Widerstand im Mauerwerk

Die harmonisierten Europäischen Normen im Mauerwerksbau ermöglichen eine große Vielfalt von Mauersteinen, die sich in Material, Festigkeit, Rohdichte sowie Form und Ausbildung unterscheiden. Daher stellt Mauerwerk im Hinblick auf die Verankerung einen sehr komplexen und hinsichtlich des Widerstands nicht eindeutig charakterisierbaren Verankerungsgrund dar.

Eingemörtelte Verankerungen werden unter folgenden Bedingungen als geeignet zur Verankerung von Natursteinwerksteinplatten am Bauwerk aus Mauersteinen angesehen:

- a) Der Bohrlochdurchmesser darf 50 mm nicht überschreiten;
- b) Die rechnerische Verankerungstiefe  $h_{ef}$  beträgt bei
  - 1) Halteankern  $h_{ef} \geq 80$  mm;
  - 2) Tragankern  $h_{ef} \geq 120$  mm;

**DIN 18516-3:2013-09**

- c) Die Bauteildicke beträgt
- 1)  $h \geq 240$  mm bzw.;
  - 2)  $h \geq 1,5 h_{\text{ef}}$ ;
- Der größere Wert ist maßgebend;
- d) der minimale Achsabstand  $s_{\text{min}}$  beträgt in:
- 1) Vollstein:  $s_{\text{min}} \geq \max(300 \text{ mm}; 20 d_{\text{nom}})$   
( $d_{\text{nom}}$  = statisch erforderlicher Ersatzdurchmesser für zentrischen Zug);
  - 2) Lochstein:  $s_{\text{min}} \geq \max(300 \text{ mm}; l_{\text{Stein}})$
- e) der minimale Randabstand  $c_{\text{min}}$  beträgt in:
- 1) Vollstein:  $c_{\text{min}} \geq \max(150 \text{ mm}; 10 d_{\text{nom}}; 3 d_0)$ ;  
( $d_{\text{nom}}$  = statisch erforderlicher Ersatzdurchmesser für zentrischen Zug);
  - 2) Lochstein:  $c_{\text{min}} \geq \max(150 \text{ mm}; 0,5 l_{\text{Stein}}; 6 d_0)$ ;
- f) Die Druckfestigkeit des Verankerungsmörtels entspricht bei Belastungsbeginn zumindest der Steindruckfestigkeit.

Der charakteristische Widerstand des Verbundes ist für das jeweilige Mauerwerk gesondert über Versuche am Bauwerk nach Abschnitt 8 zu ermitteln. Zur Sicherstellung der Gebrauchstauglichkeit der Verankerung in Mauerwerk darf im statischen Nachweis für einen Anker jedoch maximal  $F_{\text{RK}} = 4,0$  kN angesetzt werden.

Für Druckkräfte gelten dieselben Werte.

**6.3.7 Charakteristischer Widerstand des Verbundes in Beton****6.3.7.1 Allgemeines**

Die folgenden Ausführungen gelten für Normalbeton nach DIN EN 206-1. Der charakteristische Widerstand für Verankerungen in Leichtbeton ist gesondert über Versuche am Bauwerk nach Abschnitt 8 zu ermitteln.

Eingemörtelte Verankerungen werden unter folgenden Bedingungen als geeignet zur Verankerung von Naturwerksteinplatten am Bauwerk aus Stahlbeton angesehen:

- a) Die Ermittlung der charakteristischen Widerstände des Verbundes erfolgt nach 6.3.7.2 bis 6.3.7.5 bei der Anwendung verschiedener Verfahren ist der größere Widerstand maßgebend;
- b) Der Bohrlochdurchmesser  $d_0$  darf 50 mm nicht überschreiten;
- c) Die rechnerische Verankerungstiefe beträgt  $h_{\text{ef}} \geq 80$  mm bzw.  $h_{\text{ef}} \geq 2 d_0 + 10$  mm. Der größere Wert ist maßgebend;
- d) die Mindestbauteildicke beträgt für
  - 1) Traganker:  $h \geq 150$  mm bzw.  $h \geq h_{\text{ef}} + 2 d_0$ , der größere Wert ist maßgebend
  - 2) Halteanker:  $h \geq 120$  mm bzw.  $h \geq h_{\text{ef}} + 2 d_0$ , der größere Wert ist maßgebend;

- e) Rand- und Achsabstände (falls in 6.3.7.2 bis 6.3.7.5 nichts anderes bestimmt)
- 1)  $c_{\min} = 80 \text{ mm}$  bzw.  $2 d_0$
  - 2) Randabstand:  $c_{\text{cr}} \geq 1 h_{\text{ef}}$
  - 3)  $s_{\min} = 100 \text{ mm}$  bzw.  $3 d_0$
  - 4) Achsabstand:  $s_{\text{cr}} \geq 2 h_{\text{ef}}$ ;
- f) Der Minstdurchmesser des Ankers beträgt 5 mm. Bei Rechteckquerschnitten muss die Minstdicke 2 mm betragen und die Breite der längeren Seite darf einen Wert von 15 mm nicht unterschreiten;
- g) Bei randnahen Verankerungen muss das Bauteil im Bereich der Verankerungstiefe eine Randbewehrung besitzen.

### 6.3.7.2 Verfahren A (vereinfachter Nachweis)

Verfahren A zur Ermittlung des Widerstands des Verbundes der Verankerungen gilt ausschließlich für Verankerungen in Normalbeton der Betonfestigkeitsklasse von mindestens C12/15. Die Bestimmung der Ankertragfähigkeit erfolgt für C12/15 und C16/20 durch Versuche am Bauwerk nach Abschnitt 8. In der Bemessung dürfen jedoch maximal die charakteristischen Widerstände nach Gleichung (13) bzw. Tabelle 4 angesetzt werden.

Die Bestimmungen in 6.3.7.1 sind zu beachten.

Der charakteristische Widerstand für eingemörtelte Verankerungen in Beton der Betonfestigkeitsklasse von mindestens C20/25 ergibt sich aus dem Produkt der anrechenbaren Mantelfläche des Ankers und dem charakteristischen Widerstand des Verbundes des Mörtels:

$$F_{\text{Rk}} = A \cdot \tau_{\text{Rk}} \quad (13)$$

$$\text{mit } A = U \cdot h_{\text{ef}} \quad (14)$$

Dabei ist

- $\tau_{\text{Rk}}$  der charakteristische Widerstand des Verbundes;
- $A$  die anrechenbare Mantelfläche des Ankers;
- $U$  der anrechenbare Umfang des Ankers nach Tabelle 6;
- $h_{\text{ef}}$  der rechnerische Verankerungstiefe des Ankers:  $80 \text{ mm} \leq h_{\text{ef}} \leq 120 \text{ mm}$ .

Der charakteristische Widerstand des Verbundes beträgt im gerissenen Beton  $\tau_{\text{Rk}} = 1,0 \text{ N/mm}^2$  und im statisch nachgewiesenen ungerissenen Beton  $\tau_{\text{Rk}} = 1,4 \text{ N/mm}^2$ . Der Nachweis für ungerissenen Beton ist nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 zu führen. Die für den Widerstand des Verbundes rechnerisch in Ansatz gebrachte Verankerungstiefe darf höchstens 120 mm betragen. Der nach Gleichung (13) ermittelte charakteristische Widerstand des Verbundes gilt für alle Beanspruchungsrichtungen (Axial-, Schräg- und Querlast).

Tabelle 4 enthält charakteristische Widerstände des Verbundes für gerissenen Beton der Betonfestigkeitsklasse von mindestens C20/25, ermittelt nach Gleichung (13) für Trag- und Halteanker aus Rund- und Flachstahl, abhängig von der Ankergröße und der Verankerungstiefe.

Die charakteristischen Widerstände des Verbundes nach Gleichung (13) bzw. Tabelle 4 gelten nur bei Herstellung der Bohrlöcher im Hammerbohrverfahren und bei Einhaltung der Achs- und Randabstände nach Tabelle 5. Die angegebenen Rand- und Achsabstände sind über die gesamte Länge des Verankerungsmittels einzuhalten.

**DIN 18516-3:2013-09**

Befindet sich der Verankerungspunkt im statisch nachgewiesenen ungerissenen Beton, dürfen die in Tabelle 4 angegebenen charakteristischen Widerstände des Verbundes um den Faktor 1,4 erhöht werden.

Werden andere Bohrverfahren als Hammerbohren oder andere Ankerformen als nach Bild 8 bis Bild 10, sowie nach Bild B.1 bis Bild B.4 eingesetzt, ist der charakteristische Widerstand des Verbundes durch Versuche am Bauwerk nach Abschnitt 8 zu ermitteln. Im statischen Nachweis dürfen jedoch maximal die Werte nach Tabelle 4 angesetzt werden.

**Tabelle 4 — Charakteristische Widerstände des Verbundes  $F_{Rk}$  (kN) von Trag- und Halteankern aus Rund- und Flachstahl unter zentrischen Zug-, Quer- und Schrägzuglasten in gerissenem Beton der Festigkeitsklasse  $\geq C20/25$ , soweit kein Nachweis geführt wird**

Trag und Halteanker		Charakteristischer Widerstand des Verbundes $F_{Rk}$ in kN			
		Verankerungstiefe $h_{ef}$ in mm			
		80	100	120	
Rundstahlanker	$d_{nom}$ in mm	6	1,5	1,9	2,3
		8	2,0	2,5	3,0
		10	2,5	3,1	3,8
		12	3,0	3,8	4,5
		14	3,5	4,4	5,3
Flachstahlanker	Umfang in mm	$\geq 30$	2,4	3,0	3,6
		$\geq 60$	4,8	6,0	7,2
		$\geq 90$	7,2	9,0	10,8

**Tabelle 5 — Mindestbauteildicke, Rand- und Achsabstand für Trag- und Halteanker in gerissenem Beton der Festigkeitsklassen  $\geq C20/25$ , soweit kein Nachweis geführt wird**

Verankerungstiefe $h_{ef}$ in mm		80	100	120
Mindestbauteildicke in mm	für $d_0 \leq 32$ mm	150	160	180
	für $d_0 \leq 50$ mm	180	200	220
Randabstand $c_{cr}$	in mm	120		
Achsabstand $s_{cr}$	in mm	240		

Tabelle 6 — Anrechenbarer Umfang für Ankertypen

Ankertyp	Anrechenbarer Umfang
Rund- und Flachstahl (Typ 1 bis 3)	Umfang
U-Querschnitt mit Stegwellung oder Stegstanzung (Typ 4 und 5)	90 % Umfang Steg
Rundrohranker mit Eindrückung am Ankerende (Typ 6)	70 % Umfang
Gerüstanker zusammengesetzt aus zwei kraftschlüssig verbundenen ineinander liegenden U-Profilen (Typ 7)	Außenumfang

Werden die erforderlichen Rand- bzw. Achsabstände nach Tabelle 5 nicht eingehalten, ist der charakteristische Widerstand des Verbundes eines Ankers nach Gleichung (13) bzw. Tabelle 4 bei Unterschreiten des Randabstandes  $c_{cr}$  und/oder des Achsabstandes  $s_{cr}$  zweier benachbarter Anker nach Gleichung (15) abzumindern. Eine Unterschreitung des Achsabstandes ist nur in eine Richtung und maximal zwischen zwei benachbarten Ankern zulässig.

Dabei dürfen folgende Mindestabstände nicht unterschritten werden:

- minimaler Randabstand  $c_{min} = 80 \text{ mm}$  bzw.  $2 d_0$ ;
- minimaler Achsabstand  $s_{min} = 100 \text{ mm}$  bzw.  $3 d_0$ .

Der abgeminderte charakteristische Widerstand  $red F_{RK}$  wird damit:

$$red F_{RK} = [(c_1 / c_{cr}) \cdot (c_2 / c_{cr}) \cdot (1 + s / s_{cr}) / 2] F_{RK} \quad (15)$$

Dabei ist

- $F_{RK}$  der Wert nach Gleichung (13) bzw. Tabelle 4;
- $c_1$  der reduzierte Abstand zum Rand 1 ( $c_{min} \leq c_1 \leq c_{cr}$ );
- $c_2$  der reduzierte Abstand zum Rand 2 ( $c_{min} \leq c_2 \leq c_{cr}$ );
- $s$  der reduzierte Achsabstand bei zwei benachbarten Verankerungen ( $s_{min} \leq s \leq s_{cr}$ );
- $c_{cr}$  der Wert nach Tabelle 5;
- $s_{cr}$  der Wert nach Tabelle 5.

Die Mindestbauteildicke darf im Ausnahmefall (Verankerungen in Brüstungen) bis auf  $h_{min} = 150 \text{ mm}$  reduziert werden, wenn bei Einhaltung des Randabstandes nach Tabelle 5 der Achsabstand mindestens 280 mm beträgt.

Für Druckkräfte gelten dieselben charakteristischen Werte.

### 6.3.7.3 Verfahren B (Verbundwiderstand konstant)

Verfahren B zur Ermittlung des Widerstands des Verbundes der Verankerungen gilt ausschließlich für Verankerungen in Normalbeton der Betonfestigkeitsklasse von mindestens C20/25.

Die Bestimmungen in 6.3.7.1 sind zu beachten.

Die Ermittlung des charakteristischen Widerstandes des Verbundes der Verankerung erfolgt anwendungsspezifisch durch den Nachweis der möglichen Versagensarten in Abhängigkeit von der

**DIN 18516-3:2013-09**

Beanspruchungsrichtung nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 unter Ansatz des Profilmfaktors auf die Verbundspannung  $\tau_{Rk}$  und zusätzlichem Nachweis der Pressung für Mörtel (siehe 6.3.5).

Der in der Bemessung anzusetzende charakteristische Verbundwiderstand beträgt im gerissenen Beton  $\tau_{Rk} = 1,0 \text{ N/mm}^2$  und im statisch nachgewiesenen ungerissenen Beton  $\tau_{Rk} = 1,4 \text{ N/mm}^2$ . Die für den Verbundwiderstand rechnerisch in Ansatz gebrachte Verankerungstiefe darf höchstens 120 mm betragen.

Für die Berechnung nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 gelten folgende Randbedingungen:

- a) es gelten die Anwendungsgrenzen nach Abschnitt 6 dieser Norm;
- b) folgende Werte werden abweichend von DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 der Berechnung zugrunde gelegt:

- 1) Nachweis gegen Kombiniertes Herausziehen und Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (2):

$$N_{Rkcp}^0 = \tau_{Rk} \cdot U \cdot h_{ef}$$

Dabei ist

$U$  der anrechenbare Umfang des Ankers nach Tabelle 6;

$h_{ef}$  die rechnerische Verankerungstiefe des Ankers:  $80 \text{ mm} \leq h_{ef} \leq 120 \text{ mm}$ ,

- 2) Nachweis gegen Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (13), (14):

$$k_{cr} = 7,0 \quad k_{ucr} = 10,0$$

- 3) Nachweis gegen Betonkantenbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (29), Tabelle 6:

$$d_{nom} = 4 \sqrt[3]{\frac{64 \cdot I}{\pi}}$$

Dabei ist

$d_{nom}$  der Ersatzdurchmesser;

$I$  das Trägheitsmoment des Ankerquerschnitts.

- 4) Nachweis gegen rückwärtigen Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (27)

$$V_{Rkcp} = k_3 \cdot N_{Rkcp}$$

$$k_3 = 1,0 \quad \text{für} \quad \frac{h_{ef}}{d_{nom}} = 2$$

$$k_3 = 2,0 \quad \text{für} \quad \frac{h_{ef}}{d_{nom}} \geq 4$$

Werte für  $\frac{h_{ef}}{d_{nom}} < 2$  sind nicht zulässig. Zwischenwerte für  $2 \leq \frac{h_{ef}}{d_{nom}} \leq 4$  können interpoliert werden.

Die Mindestbreite des Ankerauflagers beträgt  $b_V = 5/6 \cdot d_{nom}$ . Die Mindestdicke des Auflagers beträgt  $t_V = 2 \text{ mm}$



### 6.3.7.4 Verfahren C (Verbundwiderstand variabel)

Verfahren C gilt ausschließlich für Verankerungen in Normalbeton der Betonfestigkeitsklasse von mindestens C20/25 mit geeignetem Zementmörtel nach 6.3.2 in Verbindung mit der DAfStb Richtlinie „Herstellung und Verwendung von Trockenbeton und Trockenmörtel“

Die Bestimmungen in 6.3.7.1 sind zu beachten.

Die Ermittlung des charakteristischen Widerstandes des Verbundes der Verankerung erfolgt anwendungsspezifisch durch den Nachweis der möglichen Versagensarten in Abhängigkeit von der Beanspruchungsrichtung nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 unter Ansatz des Profilmfaktors auf die Verbundspannung  $\tau_{Rk}$  und zusätzlichem Nachweis der Pressung für Mörtel (siehe 6.3.5).

Der charakteristische Verbundwiderstand beträgt im gerissenen Beton  $\tau_{Rk} = 0,22 f_{ck}^{2/3}$  in N/mm<sup>2</sup>. Bei der Anwendung im statisch nachgewiesenen ungerissenen Beton darf der Verbundwiderstand um den Faktor 1,4 erhöht werden. Die Festigkeit des Mörtels darf nur bis zur Festigkeitsklasse C 40/50 genutzt werden.

Die für den Verbundwiderstand rechnerisch in Ansatz gebrachte Verankerungstiefe darf höchstens 120 mm betragen.

Für die Berechnung nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 gelten folgende Randbedingungen:

- a) Es gelten die Anwendungsgrenzen nach Abschnitt 6 dieser Norm;
- b) Folgende Werte werden abweichend von DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 der Berechnung zugrunde gelegt:
  - 1) Nachweis gegen kombiniertes Herausziehen und Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (2):

$$N_{RkP}^0 = \tau_{Rk} U \cdot h_{ef}$$

Dabei ist

$U$  der anrechenbare Umfang des Ankers nach Tabelle 6;

$h_{ef}$  die rechnerische Verankerungstiefe des Ankers:  $80 \text{ mm} \leq h_{ef} \leq 120 \text{ mm}$ .

- 2) Nachweis gegen Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (13), (14):

$$k_{cr} = 7,0 \quad k_{ucr} = 10,0$$

- 3) Nachweis gegen Betonkantenbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (29), Tabelle 2:

$$d_{nom} = 4 \sqrt[4]{\frac{64 \cdot I}{\pi}}$$

Dabei ist

$d_{nom}$  der Ersatzdurchmesser;

$I$  das Trägheitsmoment des Ankerquerschnitts.

- 4) Nachweis gegen rückwärtigen Betonausbruch, DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08, Gleichung (27)

$$V_{Rkcp} = k_3 \cdot N_{RkP}$$

**DIN 18516-3:2013-09**

$$k_3 = 1,0 \quad \text{für} \quad \frac{h_{ef}}{d_{nom}} = 2$$

$$k_3 = 2,0 \quad \text{für} \quad \frac{h_{ef}}{d_{nom}} \geq 4$$

Werte für  $\frac{h_{ef}}{d_{nom}} < 2$  sind nicht zulässig. Zwischenwerte für  $2 \leq \frac{h_{ef}}{d_{nom}} \leq 4$  können interpoliert werden.

Die Mindestbreite des Ankerauflagers beträgt  $b_V = 5/6 \cdot d_{nom}$ . Die Mindestdicke des Auflagers beträgt  $t_V = 2 \text{ mm}$ .

**6.3.7.5 Verfahren D (Mörtel, Verbundwiderstand variabel)**

Verfahren D gilt ausschließlich für Verankerungen in Normalbeton mit einem Mörtel nach 6.3.2, oder dessen Nachweis der Verwendbarkeit durch eine bauaufsichtliche Zulassung oder eine Zustimmung im Einzelfall festgestellt ist.

Die Anwendungsbedingungen wie Untergrundeigenschaften, Art der Belastung und geometrische Randbedingungen sind dem Verwendungsnachweis zu entnehmen. Die Ermittlung des charakteristischen Widerstands erfolgt nach dem Verfahren, das der Verwendungsnachweis des Mörtels vorschreibt. Der hierfür anzusetzende charakteristische Verbundwiderstand  $\tau_{Rk}$  ist im Verwendbarkeitsnachweis enthalten.

ANMERKUNG Der Verwendbarkeitsnachweis für den Verankerungsmörtel wird nach einer Prüfrichtlinie analog ETAG 001-5 Beh zur Bestimmung der Eignung und zulässigen Anwendungsbedingungen für Verbunddübel erbracht. Die charakteristische Verbundfestigkeit kann beliebig hohe Werte annehmen, das Bemessungskonzept ist hinsichtlich der Bedürfnisse der Natursteinverankerung mittels Mörtelanker optimiert.

**7 Standsicherheitsnachweis****7.1 Allgemeines**

Für die Natursteinplatten, deren Befestigungen und Verankerungen ist ein statischer Nachweis unter Berücksichtigung des Teilsicherheitskonzeptes nach Anhang A zu führen.

Die auf die Natursteinplatten und deren Befestigung wirkenden Beanspruchungen müssen als statisch äquivalente Zug- und Querlasten auf die Verankerungen weitergeleitet werden. Dies kann auf Basis der Elastizitätstheorie erfolgen.

Natursteinplatten aus Naturwerkstein sind als punktförmig gelagerte Platten unter Berücksichtigung eventuell vorhandener orthotroper Eigenschaften nachzuweisen. Bei Festigkeitsunterschieden in den Natursteinplatten sind die richtungsabhängigen Bemessungswerte zu ermitteln und nachzuweisen oder jeweils die geringsten Festigkeiten des Naturwerksteins in allen Richtungen zu berücksichtigen.

Die Bemessungswerte der Einwirkungen errechnen sich auf Basis von Anhang A unter Berücksichtigung aller auftretenden Lasten. Die Lastkombinationen sind nach Anhang A zu bilden. Zusatzlasten, z. B. aus Zwängungen infolge Temperaturdifferenzen (siehe DIN 18516-1) sind gesondert zu berücksichtigen. Die ungünstigste Kombination ist maßgebend. Gegebenenfalls sind mehrere Kombinationen, getrennt für die Natursteinplatten, deren Befestigungen und Verankerungen, zu untersuchen. Befahranlagen dürfen die Bekleidung nicht belasten.

Kann Zwang (erzwungene Verformung) nicht vernachlässigt werden, so wird er grundsätzlich als veränderliche Einwirkung betrachtet. Bei linearer Schnittgrößenermittlung darf der Teilsicherheitsbeiwert für Zwang bei ungünstigen Einwirkungen um 1/3 abgemindert werden, d. h.  $\gamma_Q = 1,0$ .

Die Plattendicke beträgt bei Befestigungen nach Abschnitt 5 und einer Neigung der Platte gegen die Horizontale von

$\alpha > 60^\circ$  mindestens 30 mm;

$\alpha \leq 60^\circ$  mindestens 40 mm.

## 7.2 Erhöhungsfaktor bei Eigenlasten

Bei horizontalen und bis  $85^\circ$  gegen die Horizontale geneigte Platten ist wegen Verringerung der Biegefestigkeit, der Ausbruchlast am Ankerdorn infolge Dauerlasteinwirkung, Schwingungen, Erschütterungen und dynamischer Beanspruchungen ein Erhöhungsfaktor zu berücksichtigen. Beim statischen Nachweis ist die Eigenlast der Platten mit dem Erhöhungsfaktor  $\alpha_G = 2,5$  zu multiplizieren. Beim Nachweis der Verankerung muss dieser Faktor nicht zu berücksichtig werden.

Vom Wert dieses Faktors darf abgewichen werden, wenn ein gesonderter Nachweis für den Faktor geführt wird. Dieser Faktor ist nur bei Lastkomponenten zu berücksichtigen, die in den nachzuweisenden Platten Biegespannungen hervorrufen.

Der Erhöhungsfaktor  $\alpha_G$  setzt sich aus folgenden Faktoren zusammen:

Dauerlastfaktor  $\chi = 1,2,$

Schwingbeiwert  $\varphi = 1,4,$

Ermüdungsfaktor  $\psi = 1,5.$

## 7.3 Bemessungswerte der Tragwiderstände

### 7.3.1 Natursteinplatte

Der Bemessungswert der Biegefestigkeit ist nach der Gleichung (16) zu ermitteln:

$$\sigma_{RD} = -\frac{\sigma_{Rk}}{\gamma_M} \quad (16)$$

Dabei ist

$\sigma_{Rk}$  der charakteristische Wert der Biegefestigkeit nach 4.2.1;

$\gamma_M$  der Teilsicherheitsbeiwert nach 4.5.

### 7.3.2 Befestigung

Die Bemessungswerte des Tragwiderstands der Befestigung sind nach den Gleichungen (17) und (18) zu ermitteln:

$$N_{Rd} = \frac{N_{Rk}}{\gamma_M} \quad (17)$$

$$V_{Rd} = \frac{V_{Rk}}{\gamma_M} \quad (18)$$

**DIN 18516-3:2013-09**

Dabei ist

- $N_{Rk}$  der charakteristische Tragwiderstand bei Lastangriff senkrecht zur Platte, ermittelt nach 5.3 bis 5.6;
- $V_{Rk}$  der charakteristische Tragwiderstand bei Lastangriff parallel zur Platte, ermittelt nach 5.3 bis 5.6;
- $\gamma_M$  der Teilsicherheitsbeiwert nach 4.5.

**7.3.3 Verankerung**

Der Bemessungswert des Tragwiderstandes der Verankerung ist nach Gleichung (19) zu ermitteln.

$$F_{Rd} = \frac{F_{Rk}}{\gamma_M} \quad (19)$$

Dabei ist

- $F_{Rk}$  der charakteristische Widerstand nach 6.3.7.2 bis 6.3.7.5;
- $\gamma_M$  der Teilsicherheitsbeiwert für den Widerstand: Beton = 1,8; Mauerwerk = 2,5 (die Werte gelten für alle Nachweise im Verankerungsgrund).

Eingemörtelte Verankerungen werden üblicherweise mit einem Anker je Bohrloch ausgeführt. Werden in Sonderfällen zwei Anker in dasselbe Bohrloch gesetzt, so müssen beide Anker einen Rechteck-Querschnitt aufweisen und senkrecht zueinander liegen. Zudem darf der Bemessungswiderstand des Verbundes im Verankerungsgrund jedes Ankers nur zu maximal 40 % ausgenutzt werden.

**7.4 Nachweis im Grenzzustand der Tragfähigkeit****7.4.1 Natursteinplatte**

Aus den maßgebenden Biegemomenten sind die entsprechenden Biegezugspannungen mittels Gleichung (20) zu ermitteln.

Für die ermittelten Biegezugspannungen ist nachzuweisen, dass Gleichung (21) eingehalten ist.

$$\sigma_{Ed} = \frac{6 \cdot m_{Ed}}{d^2} \quad (20)$$

$$\frac{\sigma_{Ed}}{\sigma_{Rd}} \leq 1 \quad (21)$$

Dabei ist

- $m_{Ed}$  der Bemessungswert des einwirkenden maßgebenden Biegemoments in der Fassaden-/Leibungsplatte;
- $d$  die Plattendicke der Fassaden- bzw. Leibungsplatte;
- $\sigma_{Rd}$  der Wert nach Gleichung (16).

### 7.4.2 Befestigung

Für die ermittelten Lasten der Befestigung ist nachzuweisen, dass Gleichung (22) eingehalten ist.

$$\frac{N_{Ed}}{N_{Rd}} \leq 1 \quad (22)$$

Bei gleichzeitiger Beanspruchung einer Steckdorn- oder Schraubbefestigung durch zentrischen Zug (Beanspruchung senkrecht zur Platte) und Querlast (Beanspruchung parallel zur Platte) sind zusätzlich die Gleichungen (23) und (24) einzuhalten.

$$\frac{V_{Ed}}{V_{Rd}} \leq 1 \quad (23)$$

$$\frac{N_{Ed}}{N_{Rd}} + \frac{V_{Ed}}{V_{Rd}} \leq 1,2 \quad (24)$$

Dabei ist

$N_{Ed}$  der Bemessungswert der Einwirkung auf die Befestigung senkrecht zur Platte;

$V_{Ed}$  der Bemessungswert der Einwirkung auf die Befestigung parallel zur Platte;

$N_{Rd}$  der Wert nach Gleichung (17);

$V_{Rd}$  der Wert nach Gleichung (18).

### 7.4.3 Verankerung

Für die ermittelten Lasten der Verankerungen, wenn nicht der Nachweis nach DIN CEN/TS 1992-4-5 (DIN SPEC 1021-4-5):2009-08 geführt wird, ist nachzuweisen, dass Gleichung (25) eingehalten ist.

$$\frac{F_{Ed}}{F_{Rd}} \leq 1 \quad (25)$$

Dabei ist

$F_{Ed}$  der Bemessungswert der Einwirkung auf die Verankerung;

$F_{Rd}$  der Wert nach Gleichung (19).

## 7.5 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit

Für die rechtwinklig zur Plattenebene wirkende Komponente der Eigenlast darf die Durchbiegung 1/500 der Stützweite nicht überschreiten.

## **DIN 18516-3:2013-09**

### **8 Versuche am Bauwerk**

#### **8.1 Allgemeines**

Alle in den Bauwerksversuchen zu überprüfenden Anker sind unter den Baustellenbedingungen (z. B. Bohrvorgang, Bohrmaschine, Bohrer, Lochform, Fugen, Abstände) einzubauen, wie sie auch für die anderen Anker an der Baustelle zu erwarten sind.

Die Aushärtedauer des Mörtels muss der auf der Baustelle zu erwartenden Aushärtedauer bis zur Erstbelastung entsprechen. In Zweifelsfällen sind Erhärtungsprüfungen an gleichzeitig hergestellten und unter gleichen Bedingungen gelagerten Probeprismen des Verankerungsmörtels für die Festlegung des Versuchsbeginns maßgebend.

Die Belastungseinrichtung sollte in den Versuchen eine kontinuierliche Laststeigerung und möglichst eine parallel dazu verlaufende Wegmessung erlauben. Die Versuche sind mit einer kalibrierten Messeinrichtung durchzuführen und die gewonnenen Daten aufzuzeichnen.

Die Last muss senkrecht zur Bauteiloberfläche zum Toleranzausgleich gelenkig in den Anker eingebracht werden. Die Reaktionskräfte aus der Versuchseinrichtung dürfen einen möglichen Ausbruchkörper nicht verhindern. Diese Bedingung gilt als erfüllt, wenn die Abstützung auf benachbarten Steinen erfolgt oder in einem Abstand von mindestens 150 mm zum Anker bzw. dem 1,5fachen der Verankerungstiefe des Ankers. Der größere Wert ist maßgebend.

Zur Ermittlung des charakteristischen Widerstands besteht die Möglichkeit entweder Auszugsversuche bis zur Höchstlast der Verankerung oder Probebelastungen nach 8.3 durchzuführen.

#### **8.2 Auszugsversuche**

##### **8.2.1 Anzahl der Versuche**

###### **8.2.1.1 Allgemeines**

Jeder Ankertyp, jede Ankergröße und jeder Ankergrund ist mit der im Folgenden aufgelisteten Anzahl von Versuchen zu überprüfen. Für einen vereinfachten Nachweis kann auch nur der jeweilige Ankertyp mit dem geringsten Widerstand geprüft werden. Die Ergebnisse gelten dann für alle Ankertypen und -größen im Ankergrund.

###### **8.2.1.2 Mauerwerk**

Zur Ermittlung der zentrischen Zugtragfähigkeit der Verankerungen sind mindestens

- 10 Versuche im Stein;
- 5 Versuche in Lagerfugen und
- 5 Versuche in Stoßfugen

durchzuführen.

Bei Mauerwerk mit unbekannter Steinart, Stein- und Mörtelfestigkeit sind zusätzlich Traganker mit quer wirkender Kraft zu prüfen. Dabei sind

- 5 Versuche unter 0° (Querbeanspruchung) und
- 5 Versuche unter 30°

als Winkel der Krafrichtung zur Wandebene vorzusehen.

### 8.2.1.3 Beton

Zur Ermittlung der zentrischen Zugtragfähigkeit der Verankerungen sind mindestens 15 Versuche durchzuführen. Die Verankerungsstellen müssen die Verankerungsgegebenheiten des Gebäudes repräsentativ abbilden.

Bei Beton mit unbekannter Festigkeit sind zusätzlich Traganker mit quer wirkender Kraft zu prüfen. Dabei sind

- 5 Versuche bei 0° (Querbeanspruchung);
- 5 Versuche bei 30°

als Winkel der Krafrichtung zur Wandebene vorzusehen.

### 8.2.2 Durchführung der Versuche

Die Prüfkraft ist mit dem Ausziehgerät stetig so zu steigern, dass die Höchstlast frühestens nach etwa 1 min erreicht wird. Dabei sind möglichst die Verschiebungen während des Versuchs zu messen. Eine Rissbildung kündigt sich durch das Abflachen der Last-Verschiebungskurve an.

### 8.2.3 Auswertung der Versuchsergebnisse

Der charakteristische Widerstand bei Zugbeanspruchung ergibt sich aus den gemessenen Höchstlasten wie folgt:

$$N_{Rk} = 0,5 \cdot N_{m,min} \quad (26)$$

Dabei ist

$N_{m,min}$  der Mittelwert der 5 kleinsten gemessenen Höchstlasten.

Der charakteristische Widerstand bei Querbeanspruchung ergibt sich aus den gemessenen Höchstlasten wie folgt:

$$V_{Rk,0^\circ} = 0,33 \cdot V_{0^\circ,m} \quad (27)$$

Dabei ist

$V_{0^\circ,m}$  der Mittelwert der Höchstlasten aus Querbeanspruchung.

Der charakteristische Widerstand bei Schrägzugbeanspruchung ergibt sich aus den gemessenen Höchstlasten wie folgt:

$$V_{Rk,30^\circ} = 0,33 \cdot V_{30^\circ,m} \quad (28)$$

Dabei ist

$V_{30^\circ,m}$  der Mittelwert der Höchstlasten aus Schrägzugbeanspruchung.

**DIN 18516-3:2013-09****8.3 Probelastung****8.3.1 Durchführung der Versuche**

Insgesamt sind mindestens 15 Versuche je Ankertyp, -größe, Verankerungsgrund und Beanspruchungsrichtungen (Axial-, Quer- und Schräglast) durchzuführen. Die Prüfkraft ist mit dem Ausziehgerät stetig so zu steigern bis die Prüflast erreicht wird. Die Prüflast, mit der die Probelastung durchzuführen ist, ergibt sich zu:

$$F_P = F_{Ed} \cdot \gamma_M \quad (29)$$

Dabei ist

$F_{Ed}$  der Bemessungswert der Einwirkung für die jeweiligen Beanspruchungsrichtungen;

$\gamma_M$  der Teilsicherheitsbeiwert für den Widerstand: Beton = 1,8; Mauerwerk = 2,5.

**8.3.2 Auswertung der Versuchsergebnisse**

Falls bei allen 15 Versuchen keine sichtbare Verschiebung des Ankers oder keine Rissbildung im Verankerungsgrund bis zum Erreichen der Prüflast  $F_P$  vorliegt, kann der Wert der Prüflast in der Bemessung als charakteristischer Widerstand des Verbundes  $F_{Rk}$  angesetzt werden.

**8.4 Versuchsbericht**

Über die Versuche am Bauwerk ist ein Versuchsbericht zu erstellen. Der Versuchsbericht muss mindestens folgende Angaben enthalten:

- a) Bauherr, Bauort;
- b) Mauerwerk (Steinart, Festigkeitsklasse, Steinmaße, Mörtelgruppe);
- c) augenscheinliche Beurteilung des Mauerwerks (Vollfugigkeit, Fugendicke, Stoßfugenausbildung);
- d) Ankerart, Querschnittswerte, Stahlsorte;
- e) Bohrverfahren und Bohrwerkzeuge;
- f) Art der Bohrlochvorbereitung (Reinigungsverfahren, Vornässen);
- g) Verankerungsmörtel (Zusammensetzung, Erhärtungsprüfungen und ihre Ergebnisse);
- h) Lage der geprüften Anker am Bauwerk;
- i) Zeitpunkt des Einbaus der Anker;
- j) Zeitpunkt der Prüfung der Anker;
- k) Versuchseinrichtung und zugehöriger Kalibriernachweis;
- l) Ergebnisse der Versuche (Versagensart, Höchstlast, Prüflast) mit Auswertung;
- m) Verantwortlicher Prüfer.



## **Anhang A (normativ)**

### **Ergänzende Festlegungen**

#### **A.1 Allgemeines**

Die Bemessung schließt ein, dass die Tragfähigkeit, die Gebrauchstauglichkeit und die Dauerhaftigkeit in angemessener Weise beachtet werden. Um die erforderliche Zuverlässigkeit zu erreichen, werden die Fassadenplatten in den definierten Grenzzuständen nach dieser Norm bemessen.

#### **A.2 Einwirkungen**

##### **A.2.1 Charakteristische Werte**

Charakteristische Werte für Einwirkungen werden

- einschlägigen Lastnormen (siehe DIN 18516-1) entnommen oder
- vom Bauherrn oder dem Tragwerksplaner jeweils in Abstimmung mit der Bauaufsicht festgelegt.

Dabei sind die Mindestanforderungen, die in den einschlägigen Normen oder von der zuständigen Bauaufsichtsbehörde festgelegt sind, zu beachten.

Für Zwängungen infolge Temperaturdifferenzen gilt DIN 18516-1. Als Wärmedehnzahl der Platten darf  $\alpha_T = 0,000\,01$  (mm/K) eingesetzt werden. Dieser Wert berücksichtigt auch Quellerscheinungen. Bei gleitfähiger Auflagerung der Platten ist die Reibungskraft des Platten-Eigengewichtsanteiles auf den gleitenden Ankerteil in den Ankernachweis aufzunehmen.

##### **A.2.2 Kombination von veränderlichen Einwirkungen**

Veränderliche Einwirkungen sind entsprechend den Einwirkkombinationen nach den Gleichungen mit einem Kombinationsbeiwert  $\psi$  zu multiplizieren.

Kombinationsbeiwerte erfassen für unterschiedliche Zeitintervalle die Wahrscheinlichkeit des Auftretens von veränderlichen Lasten in ungünstigster Größe und Kombination.

Die Kombinationsbeiwerte  $\psi$  sind der Tabelle A.1 zu entnehmen.

**DIN 18516-3:2013-09****Tabelle A.1 — Kombinationsbeiwerte für Einwirkungen**

Einwirkung	Kombinationsbeiwert		
	$\psi_0$	$\psi_1$	$\psi_2$
Verkehrslast $Q_{k,i}$	0,7	0,5	0,3
Schneelasten und Eislasten (Orte bis NN + 1 000 m)	0,5	0,2	0
Schneelasten und Eislasten (Orte über NN + 1 000 m)	0,7	0,5	0,2
Windlasten	0,6	0,5	0
Temperatur (nicht aus Brand)	0,6	0,5	0
alle anderen Einwirkungen	0,8	0,7	0,5

**A.2.3 Bemessungswerte**

Der Bemessungswert  $F_d$  einer Einwirkung im Grenzzustand der Tragfähigkeit ergibt sich i. A. aus der Multiplikation des charakteristischen Wertes der Einwirkung mit dem entsprechenden Teilsicherheitsbeiwert:

$$F_d = \gamma_F \cdot F_k \quad (\text{A.1})$$

Die Teilsicherheitsbeiwerte für die Einwirkungen  $\gamma_F$  sind der Tabelle A.2 zu entnehmen.

**A.3 Grenzzustände der Tragfähigkeit****A.3.1 Allgemeines**

Grenzzustände der Tragfähigkeit sind diejenigen Zustände, bei deren Überschreitung der Einsturz oder andere Formen des Tragwerkversagens eintreten.

Tritt der Grenzzustand durch Bruch oder Überschreitung der Grenzdehnungen einer Befestigung ein, ist nachzuweisen, dass Gleichung (A.2) eingehalten ist:

$$E_d \leq R_d \quad (\text{A.2})$$

Dabei ist  $E_d$  der Bemessungswert einer Schnittgröße, einer Spannung oder einer Verformung und  $R_d$  der zugehörige Bemessungswert des Tragwiderstands.

**A.3.2 Teilsicherheitsbeiwerte für die Einwirkungen**

Teilsicherheitsbeiwerte für Einwirkungen sind in Tabelle A.2 enthalten.

**Tabelle A.2 — Teilsicherheitsbeiwerte für Einwirkungen**

Auswirkung	ständige Einwirkung	veränderliche Einwirkung
günstig	1,0	1,0
ungünstig	1,35	1,5

Kann Zwang (erzwungene Verformung) nicht vernachlässigt werden, so wird er grundsätzlich als veränderliche Einwirkung betrachtet. Bei linearer Schnittgrößenermittlung darf der Teilsicherheitsbeiwert für Zwang bei ungünstigen Einwirkungen um 1/3 abgemindert werden, d. h.  $\gamma_Q = 1,0$ .

### A.3.3 Kombination von Einwirkungen

Für jede Einwirkungskombination sind die Bemessungswerte  $E_d$  der Beanspruchungen anhand der folgenden Kombinationsregeln zu bestimmen:

- Ständige und vorübergehende Bemessungssituationen (Grundkombination)

$$\sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} \cdot G_{k,j} \oplus \gamma_{Q,j} \cdot Q_{k,j} \oplus \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \cdot \psi_{0,i} \cdot Q_{k,i} \quad (\text{A.3})$$

- Außergewöhnliche Bemessungssituationen (sofern nicht anderweitig abweichend angegeben)

$$\sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} \cdot G_{k,j} \oplus A_{Ed} \oplus \psi_{1,j} \cdot Q_{k,j} \oplus \sum_{i > 1} \psi_{2,i} \cdot Q_{k,i} \quad (\text{A.4})$$

- Kombination für die Bemessungssituationen infolge von Erdbeben

$$\sum_{j \geq 1} G_{k,j} \oplus \gamma_I \cdot A_{Ed} \oplus \sum_{i > 1} \psi_{2,i} \cdot Q_{k,i} \quad (\text{A.5})$$

Dabei ist

$G_{k,j}$	der charakteristische Wert der ständigen Einwirkungen;
$Q_{k,j}$	der charakteristische Wert einer veränderlichen Einwirkung;
$Q_{k,i}$	der charakteristische Wert weiterer veränderlicher Einwirkungen;
$A_{Ed}$	der Bemessungswert der außergewöhnlichen Einwirkungen (z. B. Erdbeben);
$\gamma_{G,j}$	die Teilsicherheit für ständige Einwirkungen $j$ (siehe Tabelle A.2);
$\gamma_{Q,j}$	die Teilsicherheit für die veränderliche Einwirkung $j$ (siehe Tabelle A.2);
$\gamma_{Q,i}$	die Teilsicherheit für weitere veränderliche Einwirkungen $i$ ;
$\psi_0, \psi_1, \psi_2$	die Kombinationsbeiwerte (siehe Tabelle A.1).

**DIN 18516-3:2013-09****A.4 Grenzzustände der Gebrauchstauglichkeit****A.4.1 Allgemeines**

Der Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist derjenige Zustand, bei dessen Überschreitung die festgelegte Bedingung für die Gebrauchstauglichkeit nicht mehr erfüllt ist.

Der Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit umfasst die Begrenzung der Verformung (nach 6.3).

Es ist die Bedingung

$$E \leq C \tag{A.6}$$

zu erfüllen.

Dabei ist

- $E$  die Einwirkung auf der Grundlage der in A.3.3 aufgeführten Kombination;
- $C$  der maßgebende Wert bestimmter Bauteileigenschaften, die auch den Bemessungsschnittgrößen zugrunde liegen.

**A.4.2 Kombination von Einwirkungen**

Der Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist derjenige Zustand, bei dessen Überschreitung die festgelegte Bedingung für die Gebrauchstauglichkeit nicht mehr erfüllt ist.

— Quasi-ständige Kombination

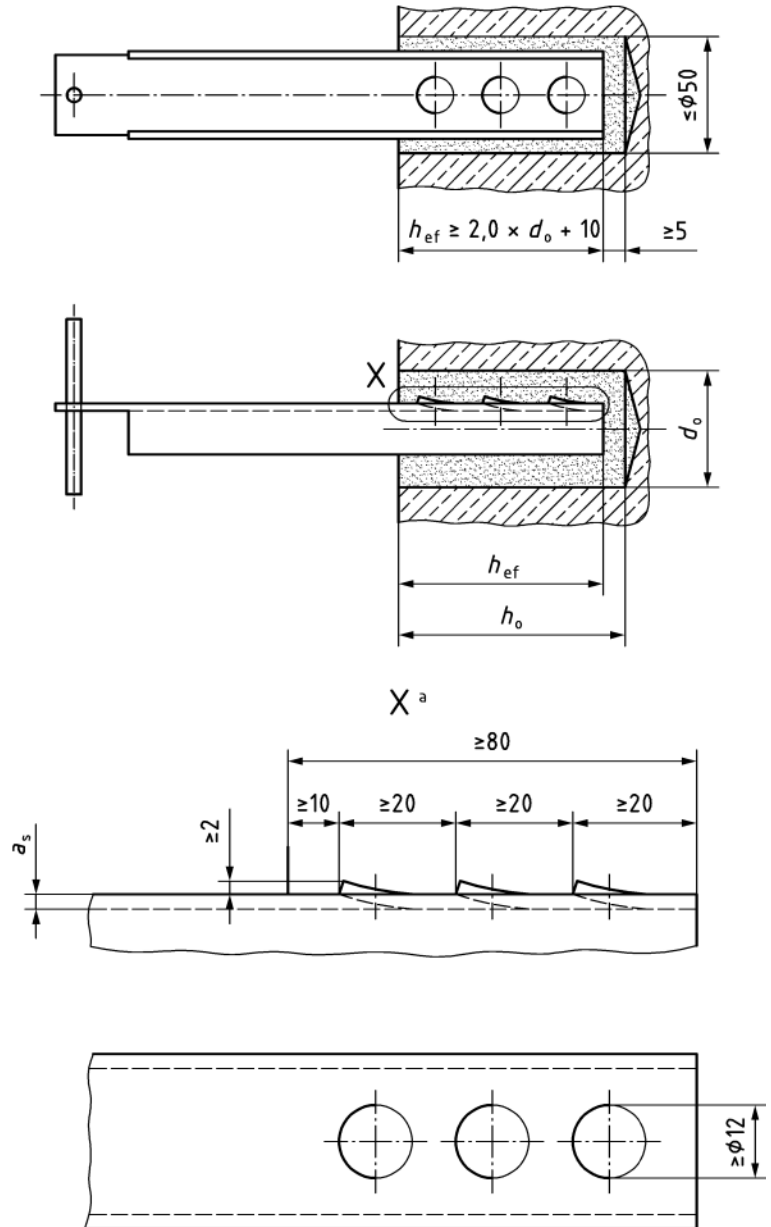
$$\sum_{j \geq 1} G_{k,j} \oplus \sum_{i > 1} \psi_{2,i} \cdot Q_{k,i} \tag{A.7}$$

Die Symbole sind in A.3.3 definiert. Der Kombinationsbeiwert  $\psi_2$  ist Tabelle A.1 zu entnehmen.

## Anhang B (informativ)

### Weitere gebräuchliche Ankerformen

Maße in Millimeter



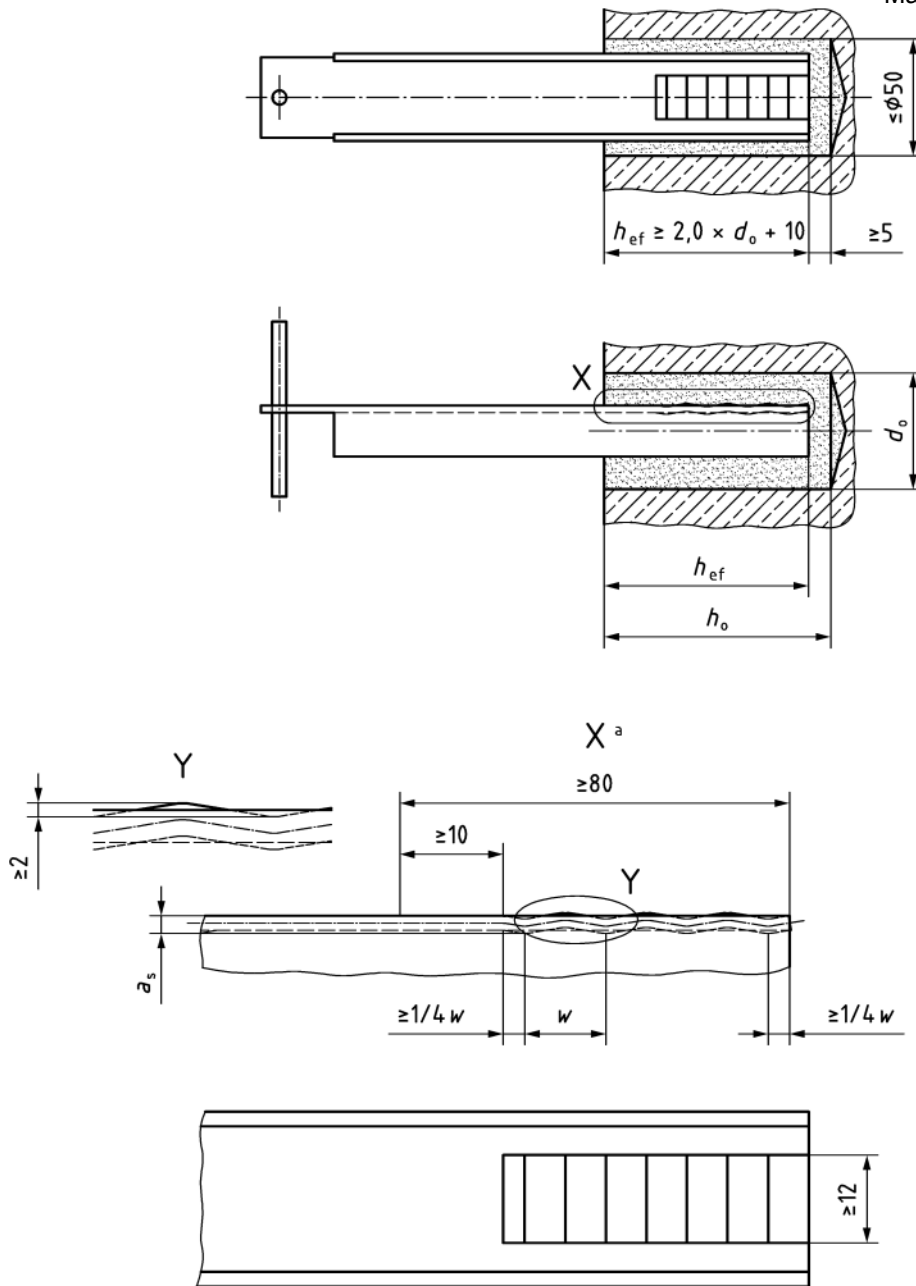
#### Legende

- $d_o$  Bohrlochdurchmesser
- $h_o$  Bohrlochtiefe
- $h_{ef}$  Verankerungstiefe
- $a_s$  Ankerstegdicke
- <sup>a</sup> ohne Mörtel dargestellt

Bild B.1 — U-Anker mit Stanzungen (Typ 4)

DIN 18516-3:2013-09

Maße in Millimeter



**Legende**

$d_0$  Bohrlochdurchmesser

$h_0$  Bohrlochtiefe

$h_{ef}$  Verankerungstiefe

$a_s$  Ankerstegdicke

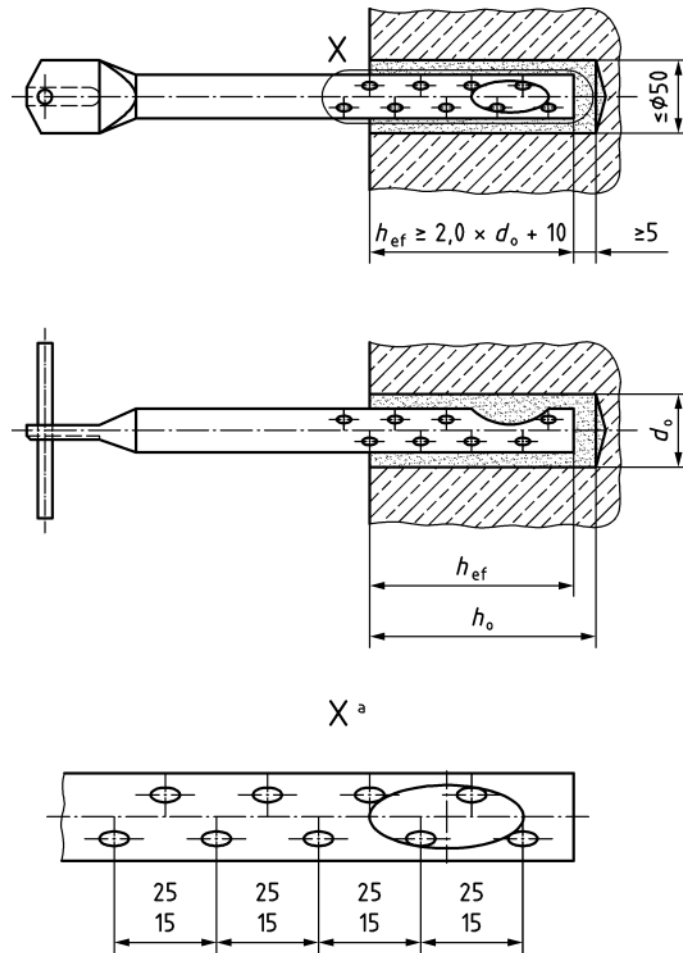
$s = 2 \text{ mm bis } 4 \text{ mm} \rightarrow w = 15 \text{ mm bis } 25 \text{ mm}$

$s = 6 \text{ mm bis } 8 \text{ mm} \rightarrow w = 25 \text{ mm bis } 35 \text{ mm}$

<sup>a</sup> ohne Mörtel dargestellt

**Bild B.2 — U-Anker mit Wellung (Typ 5)**

Maße in Millimeter

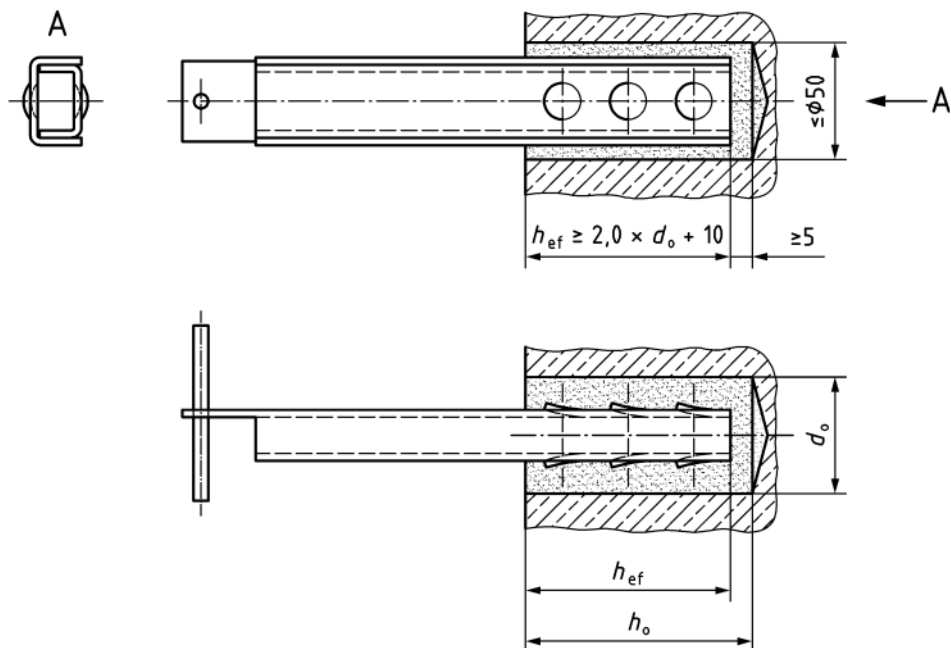
**Legende**

- $d_o$  Bohrlochdurchmesser  
 $h_o$  Bohrlochtiefe  
 $h_{ef}$  Verankerungstiefe

<sup>a</sup> ohne Mörtel dargestellt

**Bild B.3 — Rohranker (Typ 6)**

Maße in Millimeter



**Legende**

$d_o$  Bohrlochdurchmesser

$h_o$  Bohrlochtiefe

$h_{ef}$  Verankerungstiefe

A Kraftschlüssig verbundene U-Anker vom Typ 4 bzw. Typ 5

**Bild B.4 — kombinierter U-Anker (Typ 7)**



## Literaturhinweise

DIN 4149, *Bauten in deutschen Erdbebengebieten — Lastannahmen, Bemessung und Ausführung üblicher Hochbauten*

DIN 52008, *Prüfverfahren für Naturstein — Beurteilung der Verwitterungsbeständigkeit*

DIN 53505, *Prüfung von Kautschuk und Elastomeren — Härteprüfung nach Shore A und Shore D*

DIN EN 12372, *Prüfverfahren für Naturstein — Bestimmung der Biegefestigkeit unter Mittellinienlast*

DIN EN 13161, *Prüfverfahren für Naturstein — Bestimmung der Biegefestigkeit unter Drittelinienlast*

DIN EN 1504-6, *Produkte und Systeme für den Schutz und die Instandsetzung von Betontragwerken — Definitionen, Anforderungen, Qualitätsüberwachung und Beurteilung der Konformität — Teil 6: Verankerung von Bewehrungsstäben*

ETAG 001-5 Bek, *Bekanntmachung der Leitlinie für die europäische technische Zulassung für Metallechrauben zur Verankerung im Beton – Teil 5: Verbunddübel; (ETAG 001); Fassung 2002-03, Änderung 2008-02<sup>2)</sup>*

DNV BTI 1.5, *Fassadenbekleidung — Stand: April 2000<sup>3)</sup>*

---

2) Nachgewiesen in der DITR-Datenbank der DIN Software GmbH, zu beziehen durch: Beuth Verlag GmbH, 10772 Berlin.

3) Deutscher Naturwerkstein Verband e. V. (DNV), Sanderstraße 4, 97070 Würzburg

