



### Zulassungsstelle für Bauprodukte und Bauarten

#### **Bautechnisches Prüfamt**

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



# **Europäische Technische Bewertung**

# ETA-19/0310 vom 21. Februar 2022

## **Allgemeiner Teil**

Technische Bewertungsstelle, die die Europäische Technische Bewertung ausstellt

Handelsname des Bauprodukts

Produktfamilie, zu der das Bauprodukt gehört

Hersteller

Herstellungsbetrieb

Diese Europäische Technische Bewertung enthält

Diese Europäische Technische Bewertung wird ausgestellt gemäß der Verordnung (EU) Nr. 305/2011, auf der Grundlage von

Diese Fassung ersetzt

Deutsches Institut für Bautechnik

CLIXS® von BETOMAX®

Durchstanzbewehrung mit L- oder Z-förmigen Metallblechen

BETOMAX systems GmbH & Co. KG Dyckhofstraße 1 41460 Neuss DEUTSCHLAND

Werk 1 Werk 2 Werk 3

30 Seiten, davon 26 Anhänge, die fester Bestandteil dieser Bewertung sind.

EAD 160057-00-0301, Edition: 11/2020

ETA-19/0310 vom 28. Mai 2019



# Europäische Technische Bewertung ETA-19/0310

Seite 2 von 30 | 21. Februar 2022

Die Europäische Technische Bewertung wird von der Technischen Bewertungsstelle in ihrer Amtssprache ausgestellt. Übersetzungen dieser Europäischen Technischen Bewertung in andere Sprachen müssen dem Original vollständig entsprechen und müssen als solche gekennzeichnet sein.

Diese Europäische Technische Bewertung darf, auch bei elektronischer Übermittlung, nur vollständig und ungekürzt wiedergegeben werden. Nur mit schriftlicher Zustimmung der ausstellenden Technischen Bewertungsstelle kann eine teilweise Wiedergabe erfolgen. Jede teilweise Wiedergabe ist als solche zu kennzeichnen.

Die ausstellende Technische Bewertungsstelle kann diese Europäische Technische Bewertung widerrufen, insbesondere nach Unterrichtung durch die Kommission gemäß Artikel 25 Absatz 3 der Verordnung (EU) Nr. 305/2011.

Z6521.22 8.03.01-4/22



Europäische Technische Bewertung ETA-19/0310

Seite 3 von 30 | 21. Februar 2022

#### **Besonderer Teil**

# 1 Technische Beschreibung des Produkts

Das Durchstanz-Bewehrungssystem mit Stahlblechen besteht aus geschnittenen, gestanzten und gebogenen Stahlblechen nach EN 10025-2:2004 mit oder ohne zusätzlichen Bügel aus Betonstahl B500A oder B500B.

Es wird unterschieden zwischen dem Durchstanz-Bewehrungssystem mit L-Blechen und dem Durchstanz-Bewehrungssystem mit Z-Blechen. Das Durchstanz-Bewehrungssystem mit L-Blechen ist zweiteilig und besteht aus Stahlblechen mit entweder einem oder zwei speziell gebogenen Bügeln aus Betonstahl, die in die Bleche eingehängt werden (zweiteiliges System). Die L-Bleche werden in den Ausführungen mit horizontalem Langloch (Buchstabe "H" in der Typ-Bezeichnung) und schrägem Langloch (Buchstabe "S" in der Typ-Bezeichnung) hergestellt. Das Durchstanz-Bewehrungssystem mit Z-Blechen besteht aus einteiligen Stahlblechen ohne Bügel aus Betonstahl (einteilige Bleche).

Die detaillierte Produktbeschreibung ist im Anhang A dargestellt.

# 2 Spezifizierung des Verwendungszwecks gemäß dem anwendbaren Europäischen Bewertungsdokument

Von den Leistungen im Abschnitt 3 kann nur ausgegangen werden, wenn das Produkt entsprechend den Angaben und unter den Randbedingungen nach Anhang B verwendet wird.

Die Prüf- und Bewertungsmethoden, die dieser ETA zu Grunde liegen, führen zur Annahme einer Nutzungsdauer des Produkts von mindestens 50 Jahren. Die Angaben zur Nutzungsdauer können nicht als Garantie des Herstellers ausgelegt werden, sondern sind lediglich ein Hilfsmittel zur Auswahl der richtigen Produkte im Hinblick auf die erwartete wirtschaftlich angemessene Nutzungsdauer des Bauwerks.

### 3 Leistung des Produkts und Angabe der Methoden ihrer Bewertung

# 3.1 Mechanische Festigkeit und Standsicherheit (BWR 1)

Wesentliches Merkmal	Leistung
Erhöhungsfaktor für Durchstanzwiderstand	$k_{pu,sl}$ = 2,05 für L-Bleche $k_{pu,sl}$ = 1,71 für Z-Bleche $k_{pu,fo}$ = 1,40
Erhöhungsfaktor für maximale Scherfestigkeit in Verbundplatten	$k_{\text{max},i} = 0.5$

#### 3.2 Brandschutz (BWR 2)

Wesentliches Merkmal	Leistung
Brandverhalten	Klasse A1

# 4 Angewandtes System zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit mit der Angabe der Rechtsgrundlage

Gemäß dem Europäischen Bewertungsdokument EAD Nr. 160057-00-0301 gilt folgende Rechtsgrundlage: 97/597/EC.

Folgendes System ist anzuwenden: 1+

Z6521.22 8.03.01-4/22





# Europäische Technische Bewertung ETA-19/0310

Seite 4 von 30 | 21. Februar 2022

Zusätzlich gilt in Bezug auf das Brandverhalten für Produkte nach diesem Europäischen Bewertungsdokument folgende europäische Rechtsgrundlage: 2001/596/EC.

Folgendes System ist anzuwenden: 4

Für die Durchführung des Systems zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit erforderlichen technischne Einzelheiten gemäß anwendbarem Europäischen Bewertungsdokument

Technische Einzelheiten, die für die Durchführung des Systems zur Bewertung und Überprüfung der Leistungsbeständigkeit notwendig sind, sind Bestandteil des Kontrollplans, der beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt ist.

### Referenzdokumente

- EN 10025-2: 2019-10	Warmgewalzte Erzeugnisse aus Baustählen - Teil 2: Technische Lieferbedingungen für unlegierte Baustähle
- EN 206:2013 + A2:2021	Beton - Festlegung, Eigenschaften, Herstellung und Konformität
- EN 1992-1-1:2004 + AC:2010	Bemessung und Konstruktion von Stahlbeton- und Spannbetontragwerken - Teil 1-1: Allgemeine Bemessungsregeln und Regeln für den Hochbau

Dipl.-Ing. Beatrix Wittstock Referatsleiterin Beglaubigt Schüler

Z6521.22 8.03.01-4/22

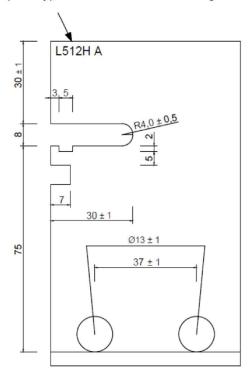


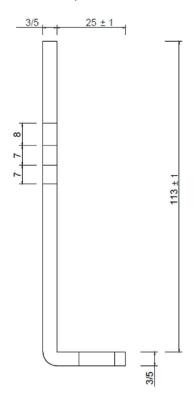
### L-BLECHE MIT HORIZONTALEM LANGLOCH AUS STAHL GEMÄSS DATENBLATT 1)

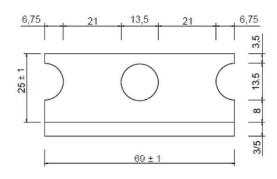
Abmessungen, Clip

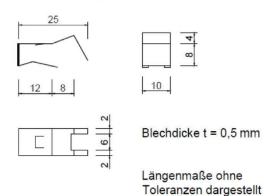
Kennzeichnung:

(Blechtyp – Blechdicke – Ø Bewehrung – Lochtyp – Kürzel Herstellerwerk)









Clip aus Stahl gemäß Datenblatt 1)

1) Das Datenblatt ist beim Deutschen Institut für Bautechnik und den fremdüberwachenden Stellen hinterlegt.

L-Bleche mit horizontalem Langloch aus Stahl

Anhang A1

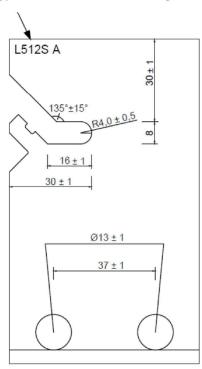


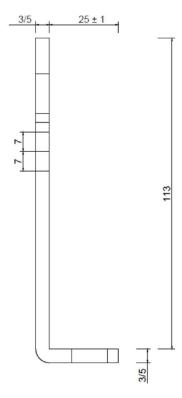
## L-BLECHE MIT SCHRÄGEM LANGLOCH AUS STAHL GEMÄSS DATENBLATT 1)

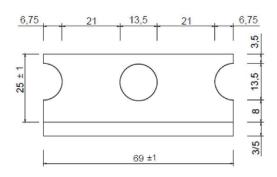
Abmessungen, Clip

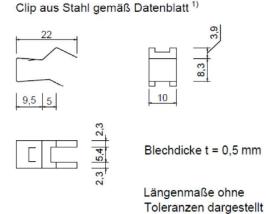
Kennzeichnung:

(Blechtyp – Blechdicke – Ø Bewehrung – Lochtyp – Kürzel Herstellerwerk)









1) Das Datenblatt ist beim Deutschen Institut für Bautechnik und den fremdüberwachenden Stellen hinterlegt.

BETOMAX Durchstanzbewehrung

L-Bleche mit schrägem Langloch aus Stahl

Anhang A2

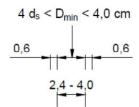
Z23060.22

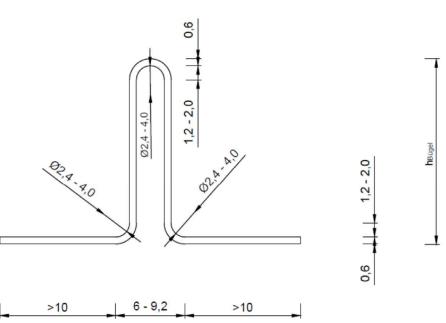


### **BÜGEL Ø 6 mm OBEN OFFEN**

B500 A / B500 B / B500 A NR / B500 B NR

Abmessungen





Alle Maße in [cm]

 $h_{\text{B\"ugel}}$  in Abhängigkeit von der Plattenhöhe h und der Beton\u00fcberdeckung des Blechs unten  $(c_{\text{unten}})$  und der obersten Lage der Biegezugbewehrung oben  $(c_{\text{oben}})$ . F\u00fcr  $c_{\text{unten}}$  und  $c_{\text{oben}}$  siehe auch Anhang B2, B3.

Deckenhöhe h < 24 cm: 
$$h_{\text{B\"ugel}}$$
 =  $(h - c_{\text{oben}} - c_{\text{unten}} - 7,5) \cdot 1,06$   
Deckenhöhe h  $\geq$  24 cm:  $h_{\text{B\"ugel}}$  =  $h - c_{\text{oben}} - c_{\text{unten}} - 6,5$   
h und c in [cm]

BETOMAX Durchstanzbewehrung

Bügel Ø 6 mm oben offen

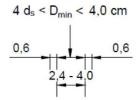
Anhang A3

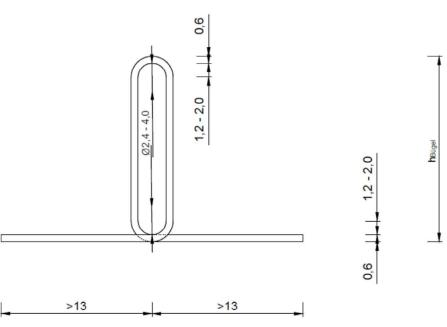
Z23060.22

#### BÜGEL Ø 6 mm OBEN GESCHLOSSEN

B500 A / B500 B / B500 A NR / B500 B NR

Abmessungen





Alle Maße in [cm]

 $h_{\text{B\"ugel}}$  in Abhängigkeit von der Plattenhöhe h und der Betonüberdeckung des Blechs unten  $(c_{\text{unten}})$  und der obersten Lage der Biegezugbewehrung oben  $(c_{\text{oben}})$ . Für  $c_{\text{unten}}$  und  $c_{\text{oben}}$  siehe auch Anhang B2, B3.

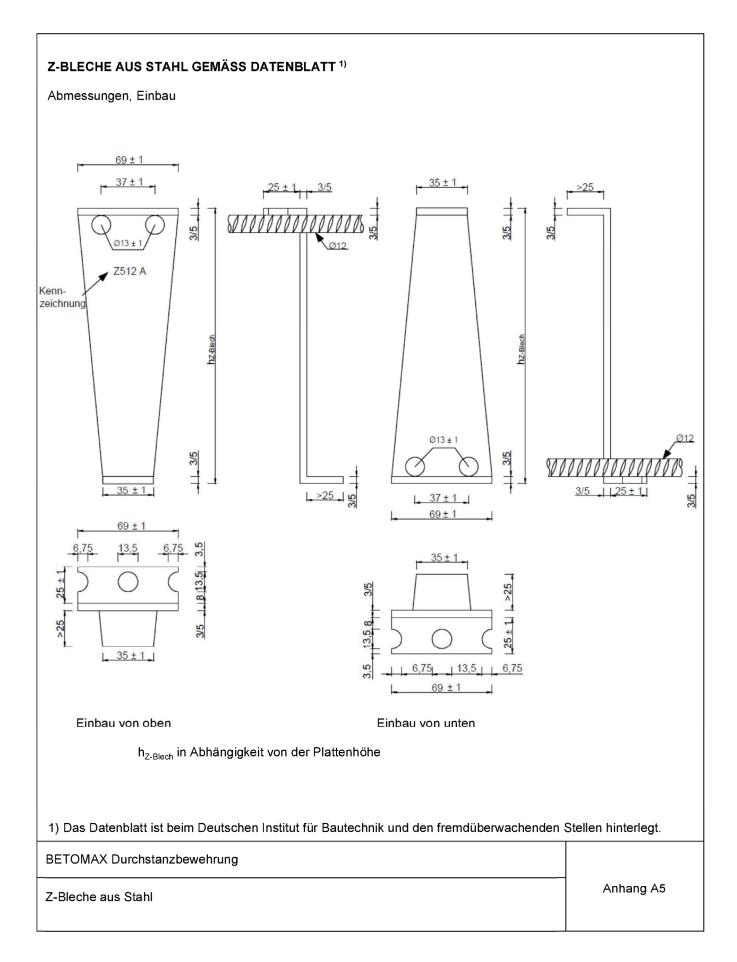
Deckenhöhe h < 24 cm: 
$$h_{\text{B\"{u}gel}}$$
 =  $(h - c_{\text{oben}} - c_{\text{unten}} - 7,5) \cdot 1,06$   
Deckenhöhe h ≥ 24 cm:  $h_{\text{B\"{u}gel}}$  =  $h - c_{\text{oben}} - c_{\text{unten}} - 6,5$   
h und c in [cm]

BETOMAX Durchstanzbewehrung

Bügel Ø 6 mm oben geschlossen

Anhang A4







#### SPEZIFIZIERUNG DES VERWENDUNGSZWECKS

#### **Allgemeines**

- Verwendung zur Erhöhung des Durchstanzwiderstandes von Deckenplatten, Fundamenten und Bodenplatten bei statischen Einwirkungen und quasi statischen Einwirkungen
- Bemessung entsprechend EN 1992-1-1:2004/A1:2014, Abschnitt 6.4 und Anhänge C.1 und C.2
- Die über der Stütze für Biegung erforderliche Bewehrung muss EN 1992-1-1, 9.3.1 entsprechen.
- Freie Ränder sind nach EN 1992-1-1, 9.3.1.4 einzufassen.
- Deckenplatten oder Fundamente und Bodenplatten bestehend aus bewehrtem Normalbeton der Festigkeitsklassen C20/25 bis C50/60 gemäß EN 206:2013+A1:2016
- Deckenplatten oder Fundamente und Bodenplatten mit einer Dicke h von

L-förmige Bleche mit einem speziell gebogenen Bügel 18 cm  $\leq$  h  $\leq$  40 cm L-förmige Bleche mit zwei speziell gebogenen Bügeln 18 cm  $\leq$  h  $\leq$  110 cm Z-förmige Bleche 18 cm  $\leq$  h  $\leq$  110 cm

 Zur Sicherstellung der Verankerung und zur Lagesicherung der Bleche während der Montage wird Betonstabstahl mit einem Durchmesser 12 mm und den folgenden Spezifikationen durch dafür in den Blechen vorgesehene Bohrungen geführt:

Streckgrenze:  $f_{yk} \ge 500 \text{ MPa}$ Verhältnis der Zugfestigkeit zur Streckgrenze:  $(f_t/f_y)_k \ge 1,05$ Dehnung:  $\epsilon_{uk} \ge 2,5 \%$ 

- Die Zulagebewehrung geht mindestens 20 cm über das Blech hinaus oder überdeckt die angrenzenden Bewehrungsstäbe der Biegezugbewehrung.
- Die Bewehrungselemente werden gleichmäßig (kreisförmig oder orthogonal) im Durchstanzbereich der Stütze oder der hochkonzentrierten Last angeordnet.
- Stahlbleche des gleichen Typs, gleicher Abmessungen und gleicher Bügelanzahl werden im Durchstanzbereich angeordnet – bei der Verwendung von Linienelementen in Fertigteilen werden im Abstand > 2,0 d auch Bleche mit geringerer Dicke und einem Bügel verwendet
- Die Z-förmigen Bleche und die zweiteiligen L-förmigen Bleche mit eingehängten Bügeln umschließen oder reichen bis zu der äußersten oberen und der äußersten unteren Bewehrungslage
- Die Bewehrungselemente werden so positioniert, dass die Betondeckung den Bestimmungen der EN 1992-1-1 entspricht.
- Die Bewehrungselemente werden im Bereich der Stütze oder der hochkonzentrierten Last so positioniert, dass die minimalen und maximalen Abstände zwischen den Blechen den Bestimmungen von Anhang B5 entsprechen.

BETOMAX Durchstanzbewehrung

Spezifizierung des Verwendungszwecks – Allgemeines

Anhang B1
Blatt 1/2

723060 22 8 03 01-4/22

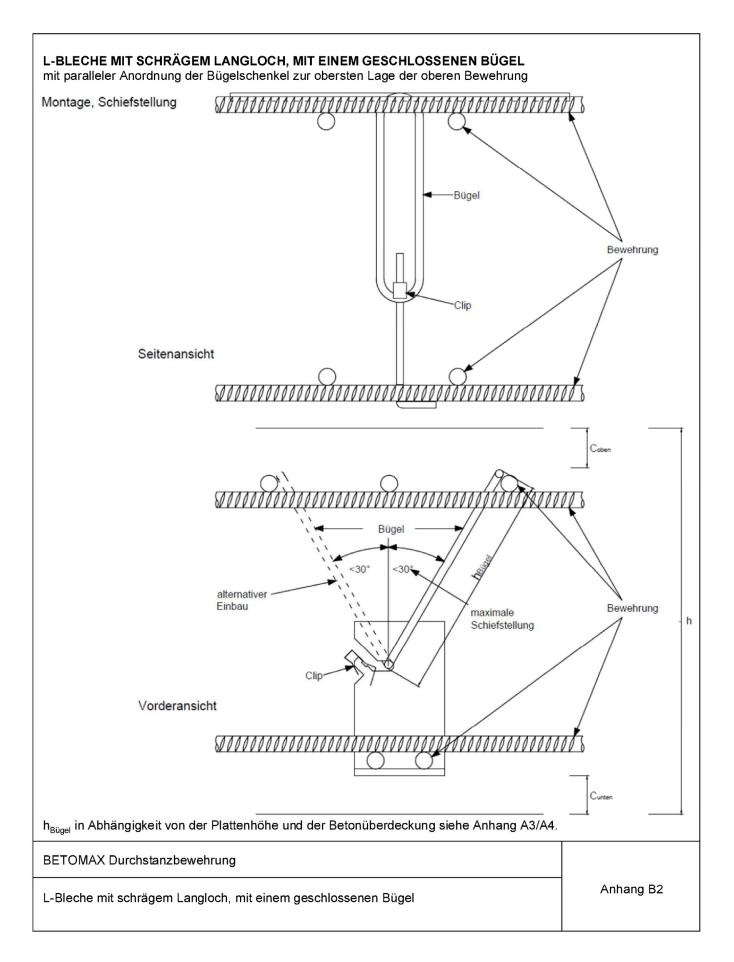


### Anordnung und Abstände der Durchstanz-Bewehrungselemente

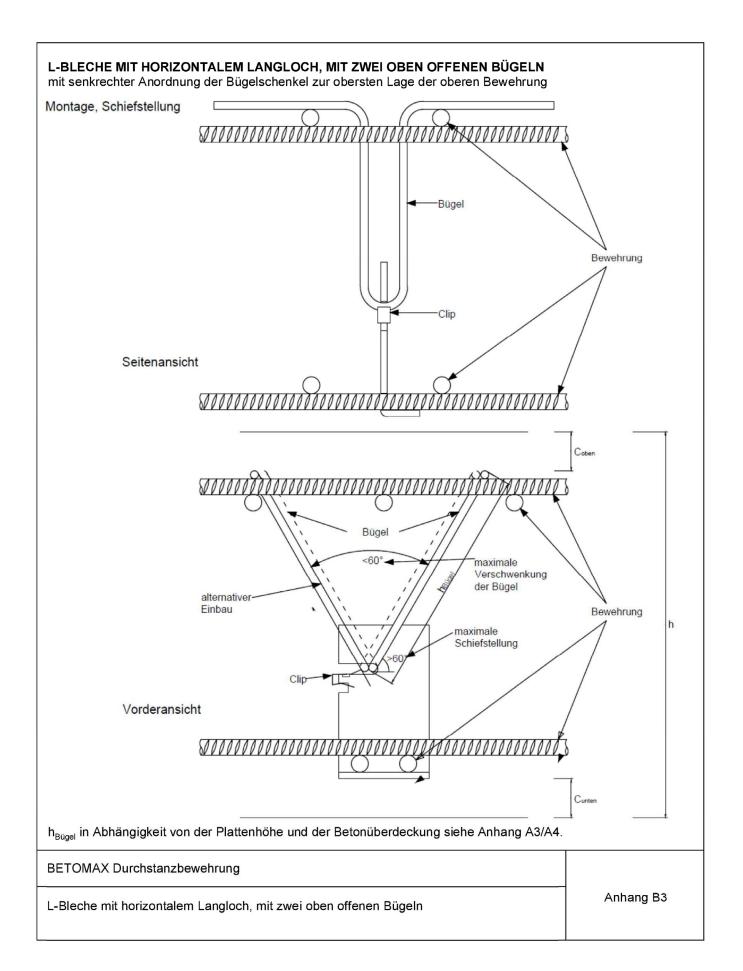
- Die Bewehrungselemente werden gleichmäßig (kreisförmig oder orthogonal) innerhalb des Durchstanzbereiches verteilt.
- Die Abstände der Elemente in Richtung von der belasteten Fläche (Stütze) ausgehenden Radien a (radiale Richtung) überschreiten nicht die folgenden Werte:
  - Der Abstand eines Bewehrungselements zum vorherigen oder nächsten Rundschnitt darf 0,75 d nicht überschreiten.
  - Der Abstand der ersten Reihe der Bewehrungselemente vom Stützenanschnitt soll etwa 0,375 d betragen und darf 0,5 d nicht überschreiten.
- Dem jeweiligen Rundschnitt k\u00f6nnen jeweils die Bewehrungselemente im Abstand 0,375 d nach innen und nach au\u00dfen zugeordnet werden.
- Die Abstände a<sub>t</sub> der Bewehrungselemente nebeneinander in Richtung des Verlaufs der Rundschnitte (tangentiale Richtung) dürfen folgende Werte nicht überschreiten:
  - $a_t \le max(140 \text{ mm}; 0,6 \cdot d \cdot i); i = 1$
  - $a_t \le 0.6 \cdot d \cdot i$ ;  $i \ge 2$
  - mit i = Nummer des Rundschnitts
  - Alternativ kann bis zu einer Maximaltragfähigkeit von  $v_{Rd,max} = 1,46 \cdot v_{Rd,c}$  eine sternförmige Verteilung mit einem mittleren Winkel von 60° (6er Stern für Innenstützen) angeordnet werden.
- Sofern die erforderlichen Durchstanz-Bewehrungselemente nicht nebeneinander auf einem Rundschnitt angeordnet werden können, sind sie in gleichmäßigen Abständen innerhalb des Bereichs zwischen dem betrachteten Rundschnitt und dem nächsten zur Stütze liegenden Rundschnitt unter Berücksichtigung der Abstandsregeln einzubauen.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Spezifizierung des Verwendungszwecks – Anordnung der Elemente	Anhang B1 Blatt 2/2

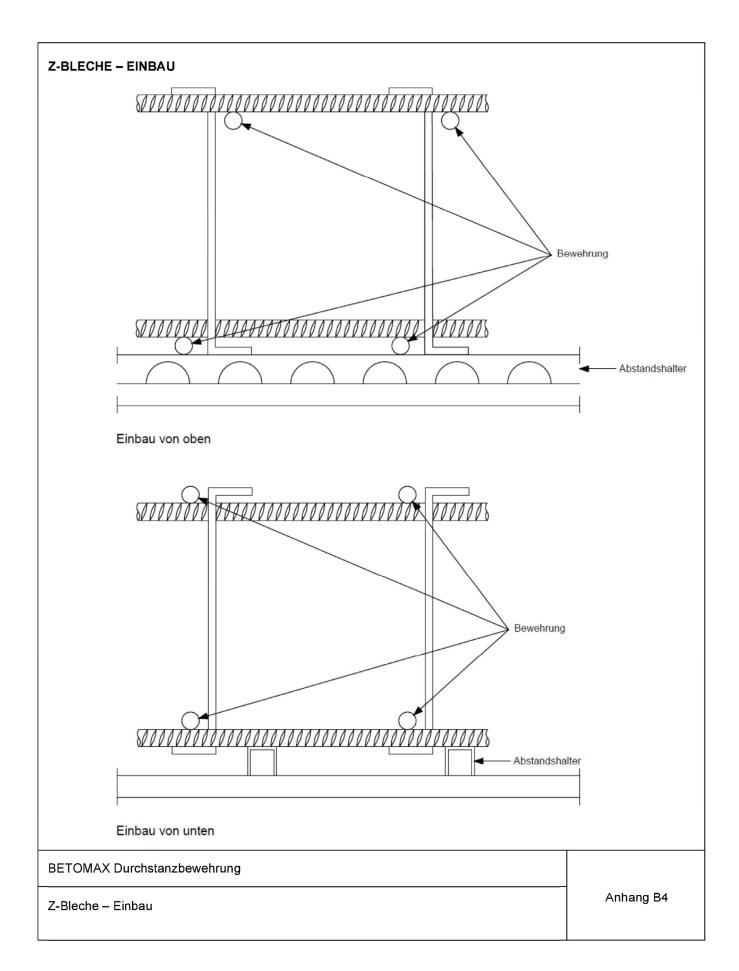




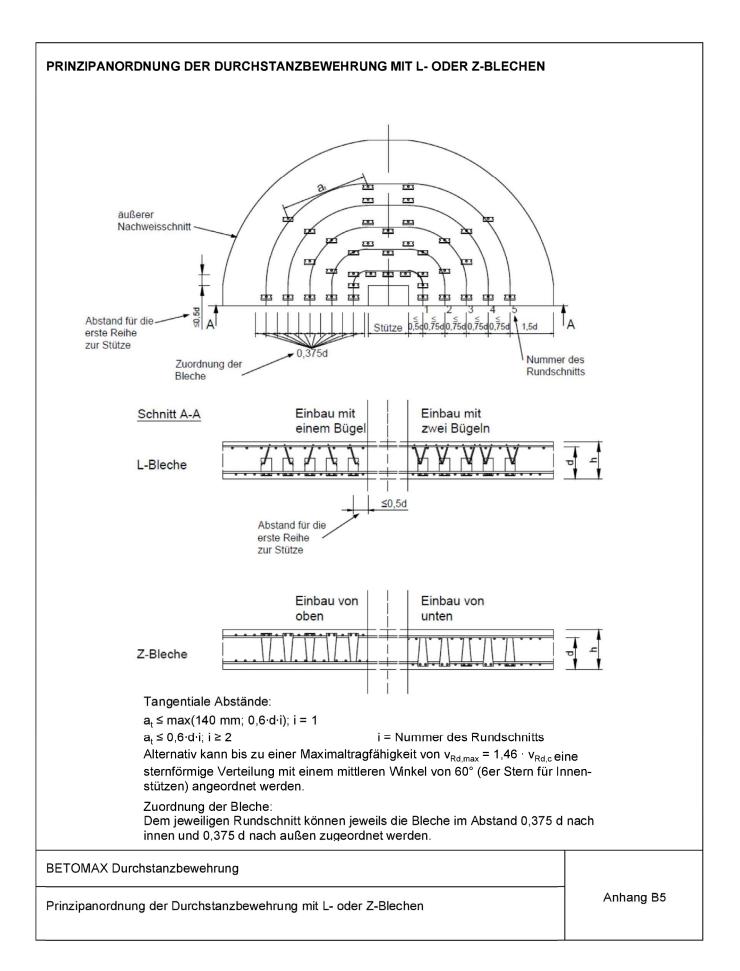




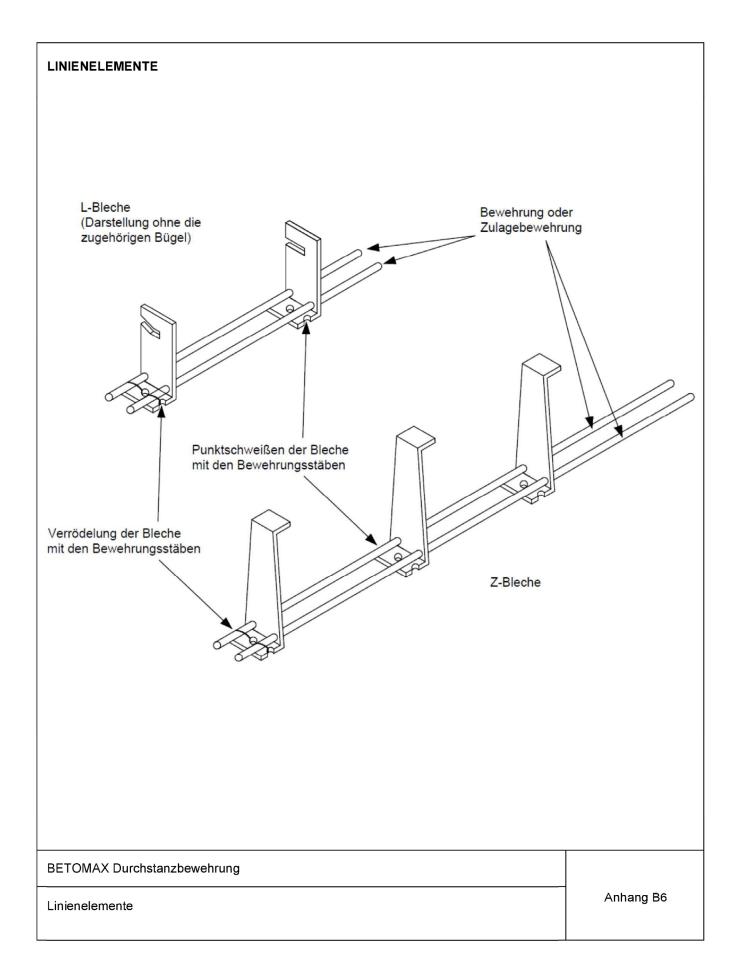








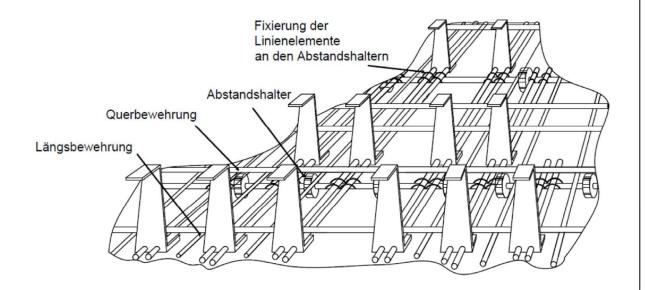






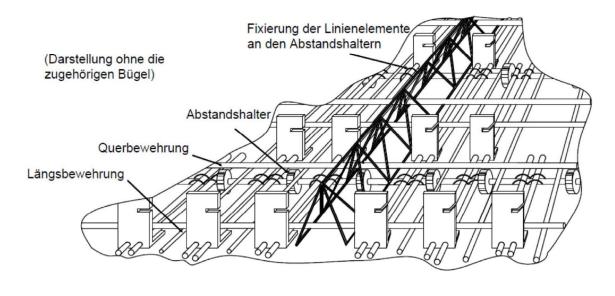
### MONTAGE DER LINIENELEMENTE MIT Z-BLECHEN

Beispiel Ortbetondecke



# MONTAGE DER LINIENELEMENTE MIT L-BLECHEN

Beispiel Fertigteildecke



BETOMAX Durchstanzbewehrung

Montage der Linienelemente

Anhang B7



#### **MONTAGEANLEITUNG**

#### Montage des Durchstanzbewehrungssystems bei Halbfertigteildecken

Die Z-förmigen Stahlbleche und die geteilten L-förmigen Stahlbleche mit eingehängten Bügeln können sowohl im Ortbeton als auch in Fertigteilen eingesetzt werden. Sie umschließen bzw. reichen bis zur äußersten oberen und äußersten unteren Bewehrungslage. Die Bügelschenkel können parallel oder senkrecht zur obersten Lage der oberen Bewehrung eingebaut werden.

Die durch die Bemessung vorgegebene Elementanordnung wird in einzelne Positionen, sogenannte Linienelemente, parallel zur Bewehrungsrichtung eingeteilt. Durch Auffädeln der Bleche auf den zwei Bewehrungsstäben in den vorgegebenen Abständen werden die Linienelemente vor Ort hergestellt.

Beim Bewehren der Deckenplatten werden die Linienelemente wie Zulageträger in Richtung der Bewehrung auf die unteren Abstandhalter abgelegt.

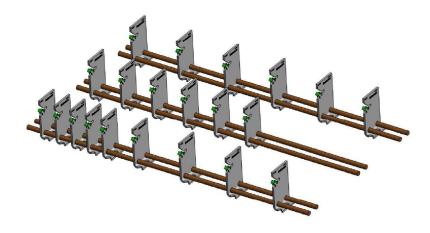
Das einbetonierte L-Blech ragt bei Halbfertigteildecken nicht über die Gitterträger hinaus und die Deckenplatten können ohne zusätzliche Abstandhalter verstapelt werden.

Nach dem Einbringen der oberen Bewehrungslage auf der Baustelle werden die Bügel von oben in das Langloch der L-Bleche eingeclipst und auf die obere Bewehrungslage umgelegt. Die Bügel müssen nicht angebunden werden und dürfen eine maximale Schrägstellung von 30° aufweisen.

#### 1. Herstellung der Linienelemente

Die Anlieferung der Z- oder L-Bleche mit vormontiertem Clip erfolgt in Verpackungseinheiten.

Die Herstellung der Linienelemente wird gemäß den Vorgaben aus der statischen Berechnung vorgenommen. Die Fixierung der beim Verbraucher angelieferten Bleche auf den Längseisen  $d_s = 12$  mm erfolgt per Verrödelung oder Anheften.

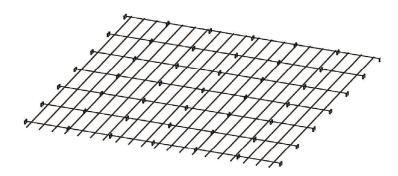


Optional können konfektionierte Linienelemente eingebaut werden.

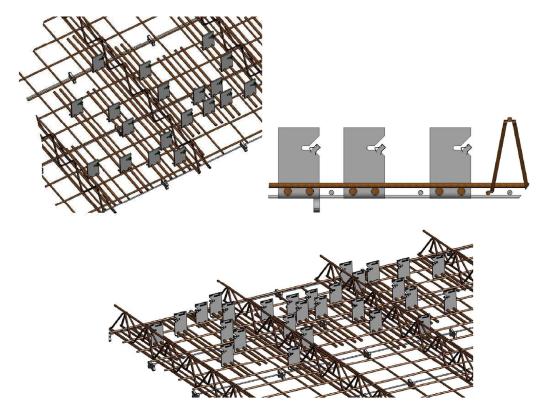
BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Martin and all the are	Anhang B8
Montageanleitung	Blatt 1/5
	2.44 ./ 6



2. Verlegung der unteren Querbewehrung mit entsprechenden Abstandhaltern auf dem Schaltisch



3. Montage der Linienelemente durch einfaches Auflegen parallel zur Bewehrungsrichtung und den Gitterträgern

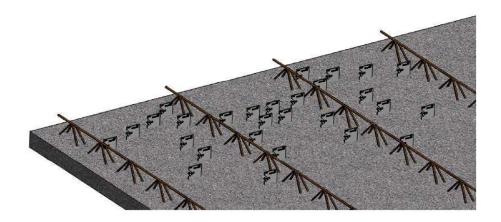


Die Lagesicherung kann durch Federklemmen oder Bindedraht erfolgen.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Montageanleitung	Anhang B8 Blatt 2/5
	1

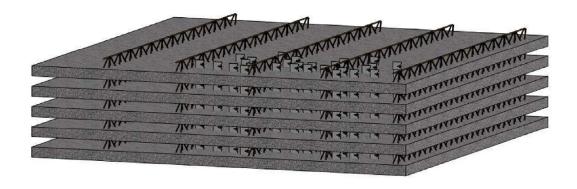


# 4. Betonage des jeweiligen Deckenelements



# 5. Abheben der Deckenelemente aus der Schalung und Verstapeln

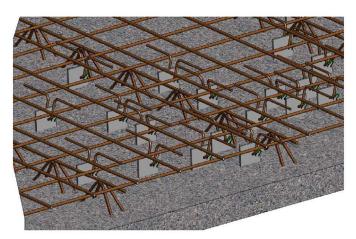


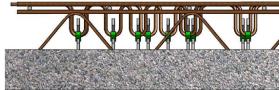


BETOMAX Durchstanzbewehrung	Anhang B8 Blatt 3/5
Montageanleitung	



# 6. Komplettierung der Durchstanzelemente durch Einclipsen der zugehörigen Bügel





Die Bügel können entsprechend den Vorgaben aus den statischen Berechnungen vor Ort hergestellt oder vom Bewehrungsstahlhändler auf die Baustelle geliefert werden.

Optional können die Bügel beim Blechlieferanten oder vom Fertigteilwerk in der erforderlichen Anzahl bezogen werden.

# 7. Betonage des erforderlichen Aufbetons auf der Baustelle



BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Montageanleitung	Anhang B8 Blatt 4/5



#### Weitere Bestimmungen für die Ausführung

Bei Verwendung von BETOMAX Durchstanz-Bewehrungssystemen mit Stahlblechen in Elementdecken sind im Durchstanzbereich - wenn Elementstöße nicht vermieden werden können - zur
sicheren Übertragung der Druckkräfte die Stoßfugen mindestens 4 cm breit auszuführen und mit
Ortbeton zu verfüllen. Der Abstand zwischen Elementplattenrand und Stützenanschnitt muss im
Bereich von -1 cm bis +4 cm liegen, wobei vorausgesetzt wird, dass die Oberkante der Arbeitsfuge
der Stütze unterhalb der Unterseite der Elementplatte liegt. Auf den Abstand zwischen Elementplatte
und dem Rand des Auflagers darf bei linienartigen Elementplatten verzichtet werden, wenn der
Elementplattenrand vollflächig aufgelagert wird.

Für den Fall einer zu hoch ausgeführten Stütze aus Stahlbeton oder entsprechend steifen Lasteinleitungsplatten aus Stahl bei Stahl- oder Verbundstützen, die in die Platte eindringen, sollte der Durchstanznachweis mit der über der Stütze gemessenen statischen Nutzhöhe  $d_{red} \le d - x$  (x ist das Maß für die Einrückung der Stütze in die Platte) neu nachgewiesen werden. Der maximale Abstand der ersten Reihe zur Stütze sollte ebenfalls mit der reduzierten statischen Nutzhöhe ausgeführt werden. Für die übrigen radialen und tangentialen Abstände ist die statische Nutzhöhe d maßgebend.

Für den Einbau auf der Baustelle ist Folgendes zu beachten:

- Der Verguss der Fuge in der Druckzone zwischen Elementplatte und Außenfläche der Stütze muss mit dafür geeignetem Vergussbeton der gleichen Festigkeit wie dem des Ortbetons ausgeführt werden.
- Werden die Elementplatten auf die Stütze aufgelegt, ist die Fuge zwischen Platte und Stütze vollflächig zu vermörteln, damit die Durchleitung von Lasten aus den oberen Geschossen durch den Knotenbereich sichergestellt ist.
- Das Betongefüge der Elementplatte darf nicht durch nachträgliche Stemmarbeiten (Anpassung an Bautoleranzen) beeinträchtigt werden.
- Der Beton ist im Bereich des Knotenpunktes gut zu verdichten.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Montageanleitung	Anhang B8 Blatt 5/5

723060 22 8 03 01-4/22



#### **ERMITTLUNG DES DURCHSTANZWIDERSTANDES**

Der Nachweis der Sicherheit gegen Durchstanzen im Grenzzustand der Tragfähigkeit ist wie folgt zu führen:

Der Durchstanzwiderstand im Grenzzustand der Tragfähigkeit ist im kritischen Rundschnitt nachzuweisen. Die Platte ist so zu bemessen, dass ein Mindestmoment gemäß den nationalen Bestimmungen aufgenommen werden kann. Außerhalb des Rundschnittes ist der Nachweis im Grenzzustand der Tragfähigkeit für Biegung und Querkraft zu führen.

Zur Bestimmung des Durchstanzwiderstandes wird ein innerer kritischer Rundschnitt  $u_1$ , im Abstand von 2,0 d vom Stützenrand (d = effektive statische Nutzhöhe), und ein äußerer Rundschnitt  $u_{out}$ , im Abstand von 1,5 d von der äußersten Bewehrungsreihe der Durchstanzbewehrung, umlaufend um die Stütze senkrecht zur Plattenebene angenommen. Für Fundamente muss der Abstand zum kritischen Rundschnitt iterativ ermittelt werden.

Für Rundstützen mit einem Umfang  $u_0$  kleiner als 12 d und für Stützen, deren Verhältnis der langen Stützenseite zur kurzen Stützenseite 2,0 nicht überschreitet, darf der kritische Rundschnitt wie oben beschrieben bestimmt werden. Werden diese Voraussetzungen nicht eingehalten, muss die Querkraft auf die Stützenecken konzentriert und der kritische Rundschnitt reduziert werden.

Für ungleichmäßig geformte Stützenquerschnitte ist für den Rundschnitt  $u_0$  die kürzeste Länge um den Lasteinleitungsbereich anzunehmen. Der kritische Rundschnitt  $u_1$  ist gemäß EN 1992-1-1, 6.4.2, zu bestimmen.

Zuerst ist der Bemessungswert der einwirkenden Querkraft  $v_{Ed}$  entlang des kritischen Rundschnittes  $u_1$  zu berechnen:

$$v_{Ed} = \frac{\beta \cdot V_{Ed}}{u_1 \cdot d} \tag{A1}$$

v<sub>Ed</sub> einwirkende Querkraft je Flächeneinheit entlang des kritischen Rundschnittes

β Koeffizient zur Berücksichtigung der Einflüsse von Lastexzentrizitäten

V<sub>Ed</sub> Bemessungswert der einwirkenden Querkraft

 u<sub>1</sub> Umfang des kritischen Rundschnitts im Abstand 2,0 d von der Stützenoberfläche (Lasteinleitungsfläche)

Bei Tragwerken, deren Stabilität gegen seitliches Ausweichen von der Rahmenwirkung zwischen Platte und Stütze unabhängig ist und bei denen sich die Spannweiten der angrenzenden Felder um nicht mehr als 25 % unterscheiden, dürfen Näherungswerte für β verwendet werden:

Innenstütze	$\beta = 1,10$	
Randstütze	$\beta = 1,40$	
Eckstütze	$\beta = 1,50$	(A2)
Wandecke	$\beta = 1,20$	
Wandende	β = 1.35	

Alternativ darf der Wert β nach dem genaueren Verfahren gemäß EN 1992-1-1 berechnet werden. Jedoch ist das Verfahren mit dem reduzierten kritischen Rundschnitt nicht zulässig.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Ermittlung des Durchstanzwiderstandes	Anhang C1 Blatt 1/3



Durchstanzbewehrung in Platten ist erforderlich, wenn die einwirkende Querkraft je Flächeneinheit entlang des kritischen Rundschnittes größer ist als der Bemessungswert des Durchstanzwiderstandes ohne Querkraftbewehrung gemäß Gleichung (A3):

$$v_{Rd,c} = C_{Rd,c} \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_1 \cdot f_{ck})^{1/3} + k_1 \cdot \sigma_{cp} \ge (v_{min} + k_1 \cdot \sigma_{cp})$$
 (A3)

 $C_{Rd,c}$  empirischer Faktor. Der empfohlene Wert ist  $C_{Rd,c}$  = 0,18/ $\gamma_{C}$ .

 $\gamma_{\rm C}$  Teilsicherheitsbeiwert für Beton ( $\gamma_{\rm C}$  = 1,5)

k Faktor zur Berücksichtigung des Maßstabeffekts, d in [mm]

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} \le 2.0$$

ρ<sub>I</sub> gemittelter Bewehrungsgrad in y- und z-Richtung

$$\rho_{l} = \sqrt{\rho_{lz} \cdot \rho_{ly}} \leq \begin{cases} 2.0 \\ 0.5 \cdot f_{cd} / f_{yd} \end{cases}$$

f<sub>cd</sub> Bemessungswert der Zylinderdruckfestigkeit des Betons

f<sub>yd</sub> Bemessungswert der Streckgrenze des Bewehrungsstahls

 $k_1$  empirischer Faktor, der empfohlene Wert beträgt  $k_1 = 0.1$ 

 $\sigma_{cp}$  Betonnormalspannungen im kritischen Querschnitt (Druck positiv)

 $v_{min}$  (0,0525/ $\gamma_{c}$ )  $k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$  für d ≤ 600 mm

 $(0,0375/\gamma_C)\cdot k^{3/2}\cdot f_{ck}^{-1/2}$  für d > 800 mm, Zwischenwerte dürfen linear interpoliert werden

Bei kleinen Verhältnissen von Stützenumfang zu statischer Nutzhöhe  $(u_0/d)$  ist der Durchstanzwiderstand für Innenstützen bei Flachdecken zu verringern.

$$u_0/d < 4.0$$
:  $C_{Rd,c} = \frac{0.18}{\gamma_C} \left( 0.1 \frac{u_0}{d} + 0.6 \right) \ge \frac{0.15}{\gamma_C}$ 

Wenn Durchstanzbewehrung erforderlich ist, muss eine ausreichende Menge an Durchstanzbewehrungselementen in der Platte eingebaut werden. Die Länge des Rundschnittes  $u_{out}$ , an dem keine Durchstanzbewehrung mehr erforderlich ist, ist gemäß der folgenden Gleichung zu bestimmen:

$$u_{out} = \frac{\beta_{red} \cdot V_{Ed}}{v_{Rd,c} \cdot d}$$
 (A4)

 $\beta_{red}$  reduzierter Faktor zur Berücksichtigung der Einflüsse aus Exzentrizitäten entlang des Rundschnitts  $u_{out}$ 

v<sub>Rd,c</sub> Bemessungswert des Durchstanzwiderstandes ohne Durchstanzbewehrung gemäß Gleichung (A3).

C<sub>Rd,c</sub> darf wie für Bauteile ohne rechnerisch erforderliche Querkraftbewehrung angenommen werden

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Ermittlung des Durchstanzwiderstandes	Anhang C1 Blatt 2/3



Zur Bestimmung des Durchstanzwiderstandes entlang des äußeren Rundschnittes  $u_{out}$  von Randund Eckstützen darf ein reduzierter Faktor  $\beta_{red}$  in Verbindung mit Gleichung (A4) verwendet werden:

$$\beta_{\text{red}} = \kappa_{\beta} \cdot \beta \ge 1,10$$
 (A5)

Randstützen 
$$\kappa_{\beta} = \frac{1}{1,2 + \beta/20 \cdot I_{s}/d}$$

Eckstützen 
$$\kappa_{\beta} = \frac{1}{1,2 + \beta/15 \cdot I_{s}/d}$$

Wandecken 
$$\kappa_{\beta} = 1.0$$

Wandende 
$$\kappa_{\beta} = 1.0$$

I<sub>s</sub> Abstand zwischen der Stützenoberfläche und dem äußersten Durchstanzbewehrungselement

Der Bemessungswert des Durchstanzwiderstandes  $v_{Rd,c}$  für Fundamente und Bodenplatten ist gemäß nachfolgender Gleichung zu bestimmen:

$$v_{Rd,c} = \frac{C_{Rk,c}}{\gamma_C} \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck})^{1/3} \cdot \frac{2 \cdot d}{a}$$
 (A6)

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Ermittlung des Durchstanzwiderstandes	Anhang C1 Blatt 3/3



# BEMESSUNG FÜR DURCHSTANZEN UND VERBUND

#### Allgemeines

Der Nachweis der Sicherheit gegen Durchstanzen der Platte erfolgt gemäß EN 1992-1-1, sofern im Folgenden nichts anderes bestimmt wird.

Die Erhöhung der Durchstanztragfähigkeit durch geneigte Spannglieder darf nach EN 1992-1-1 berücksichtigt werden. Im Durchstanznachweis darf die vertikale Komponente nur solcher Spannglieder berücksichtigt werden, die innerhalb eines Abstandes von 0,5 d von der Stütze verlaufen. Zur Bestimmung der maximalen Tragfähigkeit darf die günstig wirkende Normalspannung  $\sigma_{cp}$  nicht berücksichtigt werden.

Eine planmäßige oder unplanmäßige Schiefstellung der Bügel bei Verwendung der L-Bleche darf bei der Bemessung nicht in Rechnung gestellt werden.

#### Nachweis der Sicherheit gegen Durchstanzen bei Deckenplatten

Maximaltragfähigkeit

Die Maximaltragfähigkeit ist im kritischen Rundschnitt  $u_1$  im Abstand von 2,0 d vom Stützenrand begrenzt auf:

$$v_{Rd,max} = k_{pu,sl} \cdot v_{Rd,c} \tag{A7}$$

 $k_{pu,sl}$  = 2,05 für L-Bleche (siehe Abschnitt 3.1 der ETA)

 $k_{pu,sl}$  = 1,90 für L-Bleche mit einem Bügel Durchmesser 8 mm.

(Ausführung: Bügel anlog der Anhänge A3 oder A4,

Bleche anlog der Anhänge A1 oder A2 mit

2 mm verbreitertem Langloch und einer Dicke von 5 mm)

 $k_{pu,sl}$  = 1,71 für Z-Bleche (siehe Abschnitt 3.1 der ETA)

 $v_{Rd,c}$  Bemessungswert des Durchstanzwiderstandes gemäß Gleichung (A3) mit  $C_{Rd,c}$  = 0,18/ $\gamma_C$ 

Nachzuweisen ist: 
$$\frac{\beta \cdot V_{Ed}}{u_1 \cdot d} \le v_{Rd,max}$$
 (A8)

DETOMAY D	
BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Pamagaung für Durchetanan und Verhund	Anhang C2
Bemessung für Durchstanzen und Verbund	Blatt 1/5



#### Bemessung der Durchstanzbewehrung mit L-Blechen

Zusätzlich zur Tragfähigkeit der L-Bleche wird ein Betontraganteil berücksichtigt. Der Betontraganteil wird im Rundschnitt  $u_1$  im Abstand 2,0 d vom Rand der Stütze berechnet. Der erforderliche Bewehrungsquerschnitt ist in jeder der ersten drei Reihen bis zu einem Abstand von 2 d zur Stütze einzubauen.

Die Anzahl der Durchstanz-Bewehrungselemente ist so zu bestimmen, dass die nachfolgende Ungleichung für den Bemessungswert einschließlich des Faktors  $\beta$  erfüllt ist:

$$\beta \cdot V_{Ed} \leq V_{Rd.cs,L-Bleche}$$

β s. Anhang C1

V<sub>Rd cs I-Bleche</sub> Durchstanzwiderstand der L-Bleche

$$V_{Rd,cs,L-Bleche} = k_1 \cdot v_{Rd,c} \cdot u_1 \cdot d + k_{2,L} \cdot n_{B\ddot{u}qel} \cdot 2 A_{s,B\ddot{u}qel} \cdot f_{vwd,ef} \cdot n_{Bleche} \cdot 1,5 d/s_r$$
 (A9)

 $v_{Rd,c}$  entsprechend Gleichung (A3)

 $k_1 = 0.85$ 

u<sub>1</sub> Rundschnitt im Abstand 2,0 d vom Stützenrand

 $n_{\mbox{\scriptsize B\"{u}}\mbox{\scriptsize qel}}$  Anzahl der B\"{u}gel je L-Blech (1 oder 2)

 $k_{21} = 0.55$  Wirkungsbeiwert für den Verbund

A<sub>s Bügel</sub> Querschnittsfläche eines Bügelschenkels

 $f_{\text{vwd ef}} = 250 + 0.25 \text{ d} \le f_{\text{vd}}$  effektiver Bemessungswert der Streckgrenze

der Bügel, d [mm]

f<sub>vd</sub> Bemessungswert der Streckgrenze des

Betonstahls,  $f_{vd} = 435 \text{ N/mm}^2$ 

n<sub>Bleche</sub> Anzahl der L-Bleche im Rundschnitt

 ${\bf s}_{\rm r}$  radialer Abstand der Durchstanzbewehrung (s. Anhang B5)

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Bemessung für Durchstanzen und Verbund	Anhang C2 Blatt 2/5



#### Bemessung der Durchstanzbewehrung mit Z-Blechen

Zusätzlich zur Tragfähigkeit der Z-Bleche wird ein Betontraganteil berücksichtigt. Der Betontraganteil wird im Rundschnitt  $u_1$  im Abstand 2,0 d vom Rand der Stütze berechnet. Der erforderliche Bewehrungsquerschnitt ist in jeder der ersten drei Reihen bis zu einem Abstand von 2 d zur Stütze einzubauen.

Die Anzahl der Durchstanz-Bewehrungselemente ist so zu bestimmen, dass die nachfolgende Ungleichung für den Bemessungswert einschließlich des Faktors  $\beta$  erfüllt ist:

$$\beta \cdot V_{Ed} \leq V_{Rd.cs.Z-Bleche}$$

β s. Anhang C1

V<sub>Rd cs 7-Bleche</sub> Durchstanzwiderstand der Z-Bleche

$$V_{\text{Rd,cs,Z-Bleche}} = k_1 \cdot v_{\text{Rd,c}} \cdot u_1 \cdot d + (k_{2,Z} \cdot b_{\text{Blech}} \cdot t_{\text{Blech}} \cdot f_{\text{y,d}} \cdot n_{\text{Bleche}} \cdot 1,5 \text{ d/s}_r) / k_3$$
 (A10)

v<sub>Rd,c</sub> entsprechend Gleichung (A3)

 $k_1 = 0.85$ 

u<sub>1</sub> Rundschnitt im Abstand 2,0 d vom Stützenrand

 $k_{2,Z}$  = 0,50 Wirkungsbeiwert für den Verbund

n<sub>Bleche</sub> Anzahl der Z-Bleche im Rundschnitt

b<sub>Blech</sub> kleinste Breite des Steges des Z-Blechs

 ${\rm t_{Blech}}$  Dicke des Z-Blechs

 $f_{y,d}$  = 235 /  $\gamma_S$  Bemessungswert der Streckgrenze des Z-Blechs

s<sub>r</sub> radialer Abstand der Durchstanzbewehrung (s. Anhang B5)

k<sub>3</sub> Faktor zur Anpassung der Tragfähigkeit bei größeren Bauteildicken (h ≥ 60 cm)

 $k_3 = 1 + 0.2 \cdot (h - 60) / 60 \ge 1.0$  h [cm]

# Bemessung der Durchstanzbewehrung in den äußeren Reihen

Ab einem Abstand der Durchstanzbewehrung (L- oder Z-Bleche) von 2 d zum Stützenrand bzw. ab der vierten Bewehrungsreihe dürfen die Wirkungsbeiwerte für den Verbund auf  $k_{2,L}$  = 1,0 bzw.  $k_{2,Z}$  = 1,0 erhöht werden.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Bemessung für Durchstanzen und Verbund	Anhang C2 Blatt 3/5



# Nachweis der Sicherheit gegen Durchstanzen bei Fundamenten und Bodenplatten

#### Maximaltragfähigkeit

Der untere Grenzwert des maximalen Durchstanzwiderstandes  $v_{Rd,max}$  im kritischen Rundschnitt ist festgelegt als ein Vielfaches des Durchstanzwiderstandes des Fundaments oder der Bodenplatte ohne Durchstanzbewehrung:

$$v_{Rd,max} = k_{pu,fo} \cdot v_{Rd,c} \tag{A11}$$

 $k_{pu,fo}$  = 1,4 (siehe Abschnitt 3.1 der ETA)

v<sub>Rd,c</sub> Bemessungswert des Durchstanzwiderstandes gemäß Gleichung (A6)

Die erforderliche Anzahl der Durchstanzbewehrungen in Fundamenten und Bodenplatten ist nach folgender Gleichung zu bestimmen:

$$\beta \cdot V_{Ed} \le V_{Rd,s} = \frac{f_{yd} \cdot A_{sw,0,8d}}{1 - A_{crit} / A}$$
(A12)

 $f_{yd}$   $\leq 435 \text{ N/mm}^2 \text{ für Bügel bei Verwendung von L-Blechen}$ 

 $f_{yd}$   $\leq$  214 N/mm<sup>2</sup> für den Bemessungswert der Streckgrenze bei Verwendung von Z-Blechen

A<sub>sw,0,8d</sub> Querschnittsfläche der Durchstanzbewehrung in den stützennahen Reihen (erste Reihe im Abstand 0,3 d vom Stützenrand, bis zum Abstand 0,8 d ist mindestens eine zweite Reihe vorzusehen)

 ${\rm A_{crit}}$  Fläche innerhalb des kritischen Rundschnitts im iterativ zu bestimmenden Abstand  ${\rm a_{crit}}$ 

A Grundrissfläche des Einzelfundaments (bei Bodenplatten die Fläche innerhalb der Nulllinie der radialen Plattenbiegemomente)

Bei Bodenplatten oder sehr großen und schlanken Einzelfundamenten können zur Einhaltung des Durchstanznachweises außerhalb 0,8 d zusätzliche Reihen Durchstanzbewehrung notwendig werden. Der in diesen zusätzlichen Reihen erforderliche Bewehrungsquerschnitt kann vereinfacht ermittelt werden, indem 33 % der einwirkenden Querkraft "hochgehängt" werden. Die Bodenpressung innerhalb der betrachteten Bewehrungsreihe darf dabei vollständig von der einwirkenden Querkraft abgezogen werden.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Bemessung für Durchstanzen und Verbund	Anhang C2 Blatt 4/5



### Nachweis der Schubkraftübertragung in der Fuge

Der Nachweis der Schubkraftübertragung in der Fuge ist nach EN 1992-1-1 für jeden Rundschnitt zu führen.

Der Bemessungswert der aufnehmbaren Schubkraft setzt sich additiv aus den drei Traganteilen (Adhäsion, Reibung und Bewehrung) zusammen und darf nach folgender Gleichung bestimmt werden:

$$v_{Rdi} = c \cdot f_{ctd} + \mu \cdot \sigma_n + \rho \cdot f_{yd} \cdot (1, 2 \cdot \mu \cdot \sin \alpha + \cos \alpha) \le k_{max,i} \cdot \nu \cdot f_{cd}$$
 (A13) 
$$k_{max,i} = 0, 5 \text{ (siehe Abschnitt 3.1 der ETA)}$$

Dabei sind c und  $\mu$  Beiwerte, die von der Rauigkeit der Fuge abhängen,  $f_{ctd}$  der Bemessungswert der Betonzugfestigkeit,  $\sigma_n$  Druckspannungen (Zug negativ) rechtwinklig zur Fuge und  $\rho$  der Bewehrungsgrad der die Fuge kreuzenden Bewehrung.

Die von der Fugenrauigkeit abhängigen Werte können folgender Tabelle entnommen werden.

Oberflächenbeschaffenheit	С	μ	ν
Verzahnt	0,50	0,90	0,75
Rau	0,40	0,70	0,50
Glatt	0,20	0,60	0,20
Sehr glatt	0,00	0,50	0,00

Die größere aus der Fugenbemessung und Durchstanzbemessung ermittelte Bewehrungsmenge ist anzuordnen. Dabei darf bei Verwendung der L-Bleche der Querschnitt der eingebauten Bügel und bei Verwendung der Z-Bleche der kleinste Blechquerschnitt des Z-Blechs als Verbundbewehrung angerechnet werden.

Die Bügel der Durchstanzbewehrung mit L-Blechen dürfen dabei mit einer Neigung von 90° zur Plattenebene angesetzt werden.

Der gleichzeitige Einsatz von Blechen und Gitterträgern ist möglich.

BETOMAX Durchstanzbewehrung	
Bemessung für Durchstanzen und Verbund	Anhang C2 Blatt 5/5