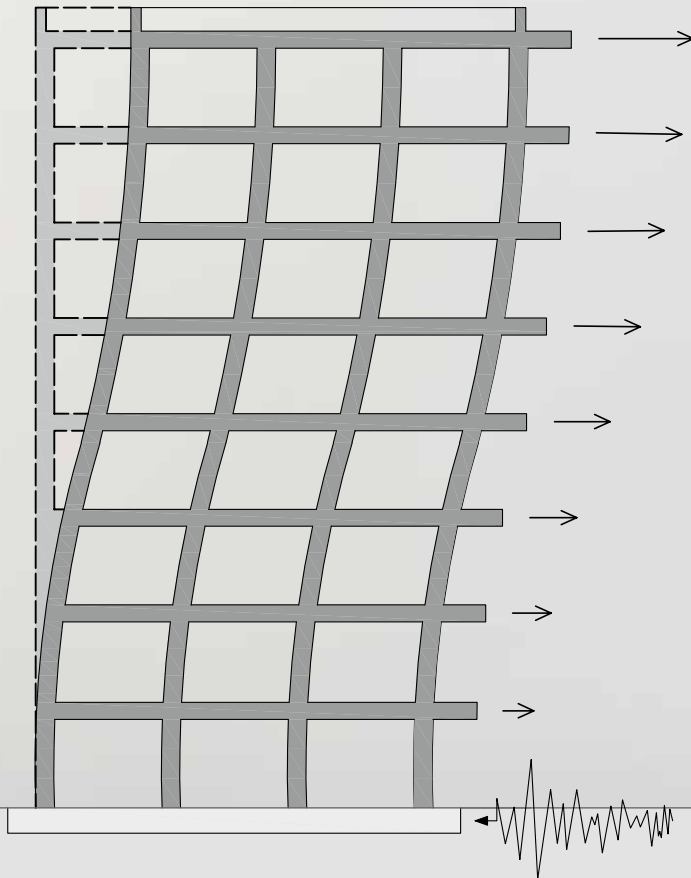




BEMESSUNGSHANDBUCH – OKTOBER 2022

**Isokorb®**

# Erdbebennachweis für Balkone

 Erdbebenbemessung nach Euro-  
code 1998-1 und aBG Z-15.7-338  
für Stahlbetonbalkone.



## Inhaltsverzeichnis

|                                                                                                                       | <b>Seite</b> |
|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------|
| <b>Grundlagen</b>                                                                                                     | <b>6</b>     |
| Normen und Literatur                                                                                                  | 6            |
| <b>Ermittlung Erdbebenersatzlasten</b>                                                                                | <b>8</b>     |
| Allgemeines                                                                                                           | 8            |
| Vereinfachtes Verfahren - Balkone ohne Sicherheitsanforderungen (RC II)                                               | 9            |
| Horizontale statische Erdbebenersatzlast                                                                              | 9            |
| Vertikale statische Erdbebenersatzlast                                                                                | 10           |
| Detailliertes Verfahren - Balkone mit Sicherheitsanforderungen (RC I)                                                 | 11           |
| Bemessung                                                                                                             | 12           |
| <b>Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren</b>                                                            | <b>14</b>    |
| Allgemeine Annahmen                                                                                                   | 14           |
| Ermittlung Erdbebenersatzlasten                                                                                       | 15           |
| Horizontale statische Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge                                                            | 15           |
| Horizontale statische Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge – Berücksichtigung plastische Tragreserven Schöck Isokorb® | 16           |
| Horizontale statische Erdbebenersatzlast senkrecht zur Fuge                                                           | 16           |
| Vertikale statische Erdbebenersatzlast                                                                                | 16           |
| Schnittgrößen am Anschluss                                                                                            | 17           |
| Aufnahme vertikale Erdbebenlasten Schöck Isokorb® XT Typ K                                                            | 19           |
| Aufnahme horizontale Erdbebenlasten                                                                                   | 20           |
| Variante 1: Aufnahme horizontale Erdbebenlasten Schöck Isokorb® XT Typ H                                              | 20           |
| Variante 2: Berücksichtigung elastische Tragreserven Schöck Isokorb® XT Typ K senkrecht zur Fuge                      | 21           |
| - Aufnahme horizontale Erdbebenlasten parallel zur Fuge Schöck Isokorb® XT Typ H                                      |              |
| Variante 3: Berücksichtigung elastische und plastische Tragreserven Schöck Isokorb® XT Typ K                          | 24           |
| - Aufnahme Horizontallasten senkrecht und parallel zur Fuge                                                           |              |



# Grundlagen

## Grundlagen

### Normen und Literatur

- [1.1] Allgemeine Bauartgenehmigung Z-15.7-338, Plattenanschlüsse mit Schöck Isokorb® mit Druckelementen aus Beton oder Stahl vom 4. Oktober 2022
- [1.2] DIN EN 1990:2010-12, Eurocode: Grundlagen der Tragwerksplanung; Deutsche Fassung EN 1990:2002 + A1:2005 + A1:2005/AC:2010
- [1.3] DIN EN 1998-1:2010-12, Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben - Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten; Deutsche Fassung EN 1998-1:2004 + AC:2009
- [1.4] DIN EN 1998-1/NA:2021-07, Nationaler Anhang Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben-Teil 1: Grundlagen, Erdbebeneinwirkungen und Regeln für Hochbauten
- [1.5] DIN 4149:2004-04, Bauten in deutschen Erdbebengebieten - Lastannahmen, Bemessung und Ausführung üblicher Hochbauten
- [1.6] ETA-17/0261 vom 07.09.2022, Schöck Isokorb® mit Druckelementen aus Beton oder Stahl

# **Erdbebenersatzlasten**

## Ermittlung Erdbebenersatzlasten

### Allgemeines

Erdbebeneinwirkungen auf Balkone werden durch Massenträgheitskräfte verursacht und sind abhängig von den Balkondimensionen, deren Lage innerhalb der Gebäudestruktur sowie dem dynamischen Verhalten der gesamten Gebäudestruktur. In der EN 1998-1 sind verschiedene Arten von Bauteilen festgelegt, für die unterschiedliche Sicherheitsanforderungen gelten:

- **Primäre seismische Bauteile**  
Diese Bauteile sind Teil der Gebäudestruktur, die den Erdbebeneinwirkungen aktiv widerstehen müssen. Sie werden für die Analyse des Bemessungslastfalls Erdbeben vollständig modelliert und sind gemäß den detaillierten Regeln der EN 1998-1 auszuführen.
- **Sekundäre seismische Bauteile**  
Diese Bauteile werden nicht als Teil der Erdbebeneinwirkung widerstehenden Gebäudestruktur betrachtet und deren Tragfähigkeit sowie Steifigkeit wird nur bei der Analyse des Bemessungslastfalls Erdbeben vernachlässigt.
- **Nichttragende Elemente**  
Bei diesen Bauteilen handelt es sich um architektonische Elemente, mechanische oder elektrische Systeme und Komponenten, die aufgrund ihrer mangelnden Tragfähigkeit oder der Art ihrer Verbindung zur Gebäudestruktur beim Bemessungslastfall Erdbeben nicht als tragende Komponente berücksichtigt werden.

Außenliegende Platten wie Balkone werden in der EN 1998-1 nicht explizit erwähnt. Entsprechend der zuvor genannten Einstufung von Bauteilen können Balkone und deren Plattenverbindungen mit einem thermisch trennenden Anschluss in zwei Anforderungskategorien eingeteilt werden:

- **Anforderungskategorie I (RC I)**  
Balkone mit besonderen Schutzanforderungen (z. B. Laubengänge als Teil von Rettungswegen oder als Anschluss zu Deckenkonstruktionen von Schutzräumen, in denen sich Personen während eines Erdbebens aufhalten sollen) werden als „sekundäre seismische Bauteile“ betrachtet.
- **Anforderungskategorie II (RC II)**  
Balkone ohne besondere Schutzanforderungen gelten als „nichttragende Elemente“.

## Ermittlung Erdbebenersatzlasten

Balkone mit einem thermisch trennenden Anschluss zeichnen sich durch eine geringere Steifigkeit aus als die verbundenen Innen- und Außenplatten. Infolgedessen wird das dynamische Verhalten des kombinierten Tragwerks „Außenplatte mit Verbindung“ wesentlich durch die Steifigkeit der Verbindung bestimmt („Kragarmwirkung“). Daher sollten für die seismische Auslegung die folgenden Aspekte berücksichtigt werden:

- Aufgrund seismischer Einwirkungen wirken Trägheitseffekte in alle drei Richtungen wechselseitig (gemäß Abbildung unten). Alle drei Anregungsrichtungen werden gleichzeitig angeregt.
- Art und Größe der auf die Platte einwirkenden Trägheitskräfte werden durch das dynamische Verhalten der Gesamtstruktur sowie der angeschlossenen Außenplatte beeinflusst (Resonanzeffekte).
- Die Trägheitskräfte verursachen linienförmige Schnittgrößen in den Plattenverbindungen (gemäß Abbildung unten: Druck- und Zugmembrankräfte  $n_{xy}$ ,  $n_y$  und Scherkräfte  $v_z$  sowie Biegemomente  $m_x$ ). So können Kräfte oder Momente an der Verbindung auftreten, die in der permanenten und temporären Bemessungssituation nicht aktiviert werden.

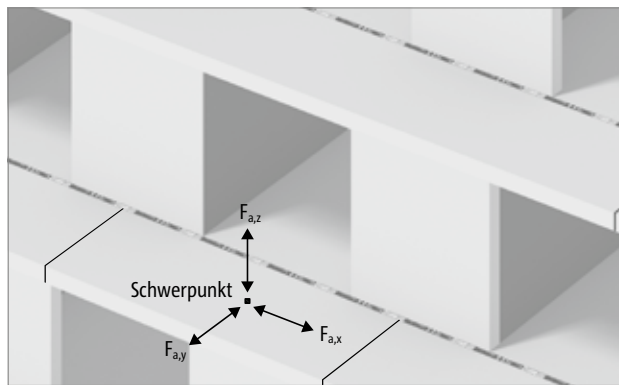
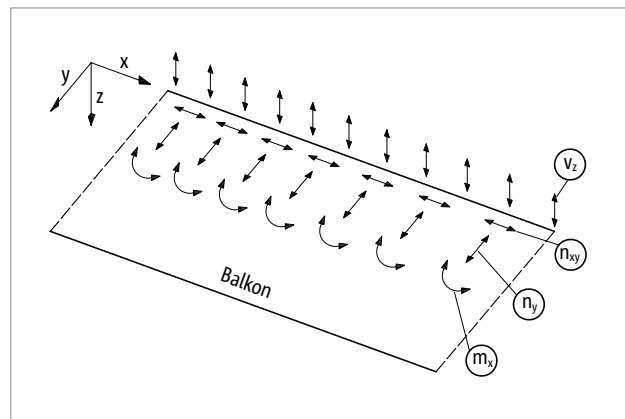


Abb. 1: Erdbebeneinflüsse auf thermisch trennende Plattenanschlüsse, [1.1]



Die statische Bemessung von Balkonen der Anforderungskategorie RC II kann mit Berücksichtigung der definierten Obergrenze nach EN 1998-1 unter Verwendung von statisch äquivalenten Ersatzlasten durchgeführt werden.

Für die Bemessung von Balkonen der Anforderungskategorie RC I muss hingegen ein detaillierter Nachweis erfolgen (alternativ dürfen auch detaillierte Nachweise für Balkone gemäß RC II erfolgen).

Die seismische Einwirkung in alle drei Richtungen (gemäß Abbildung oben) muss bei beiden Anforderungskategorien gleichzeitig gemäß den Kombinationsregeln für den außergewöhnlichen Lastfall Erdbeben berücksichtigt werden.

## Ermittlung Erdbebenersatzlasten

### Vereinfachtes Verfahren - Balkone ohne Sicherheitsanforderungen (RC II)

Im Folgenden sind die Bemessungsformeln zur Ermittlung der statischen Erdbebenersatzlasten ausführlich aufgeführt (Bemessung nach DIN EN 1998-1/NA:2021-07).

#### Horizontale statische Erdbebenersatzlast

$$F_a = S_a \cdot m_a \cdot (\gamma_a / q_a) \quad (2-1)$$

nach [1.1] Formel (B.1), vgl. auch [1.5] Formel (34) mit

|              |                                                                                                                                                                                                                            |
|--------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|
| $F_a$ :      | horizontale statische Erdbebenersatzlast, wirkt im Massenschwerpunkt des Bauteils                                                                                                                                          |
| $S_a$ :      | Erdbeben Verstärkungsfaktor für Bauteile                                                                                                                                                                                   |
| $m_a$ :      | Masse des Bauteils in der Erdbebenbemessungssituation (Eigengewicht und reduzierte Verkehrslast, siehe Seite 12)                                                                                                           |
| $\gamma_a$ : | Bedeutungsbeiwert des Bauteils, $\gamma_a = 1,0$ nach [1.1]                                                                                                                                                                |
| $q_a$ :      | Verhaltensbeiwert des Bauteils senkrecht und parallel zur Fuge, $q_a = 1,0$ nach [1.6], parallel zur Fuge kann unter Berücksichtigung plastischer Tragreserven des Schöck Isokorb® $q_a = 1,5$ nach [1.6] angesetzt werden |

$$S_a = a_g \cdot S \cdot f_a \geq a_g \cdot S \quad (2-2)$$

mit

|              |                                                                                                                                                                                                                                       |
|--------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|
| $a_g$ :      | Bemessungswert der Bodenbeschleunigung $a_g = a_{gR} \cdot \gamma_I$                                                                                                                                                                  |
| $a_{gR}$ :   | Referenz-Spitzenwert der Bodenbeschleunigung $a_{gR} = S_{ap,R} / 2,5$ nach [1.4], Formel NA.1                                                                                                                                        |
| $S_{ap,R}$ : | Spektrale Antwortbeschleunigung [ $m/s^2$ ] nach [1.4], Bild NA.1<br>oder gemäß Helmholtz-Zentrum Potsdam Deutsches GeoForschungsZentrum GFZ<br>(Spektralperiode: „Mittelwert“, Überschreitungswahrscheinlichkeit: 10 % in 50 Jahren) |
| $\gamma_I$ : | Bedeutungsbeiwert nach [1.4], Tabelle NA.6                                                                                                                                                                                            |
| $S$ :        | Bodenparameter in Abhängigkeit des Untergrundverhältnisses nach [1.4], Tabelle NA.3                                                                                                                                                   |
| $f_a$ :      | höhenabhängiger Verstärkungsfaktor $f_a = A_a \cdot (1 + z / H) - 0,5$                                                                                                                                                                |
| $A_a$ :      | Resonanz Verstärkungsfaktor des Bauteils $A_a = (3 / (1 + (1 - T_a / T_1)^2)) \leq 3,0$                                                                                                                                               |
| $T_a$ :      | Grundschwingungsdauer des Bauteils                                                                                                                                                                                                    |
| $T_1$ :      | Grundschwingungsdauer des Gebäudes                                                                                                                                                                                                    |
| $A_a$ :      | 3,0 parallel zur Dämmfuge (Annahme: $T_a = T_1$ )                                                                                                                                                                                     |
| $A_a$ :      | 3,0 senkrecht zur Dämmfuge (Annahme: $T_a = T_1$ )                                                                                                                                                                                    |
| $z$ :        | Höhe des Bauteils über der Ebene des Eintrags der seismischen Wirkung<br>(Fundament oder Oberkante eines starren Kellers)                                                                                                             |
| $H$ :        | Gebäudehöhe, gemessen von der Ebene des Eintrags der seismischen Wirkung                                                                                                                                                              |

Formel (2-1) in Kombination mit Formel (2-2) ergibt Formel (2-3).

$$F_a = a_g \cdot S \cdot f_a \cdot m_a \cdot \gamma_a / q_a \quad (2-3)$$

Formel (2-3) mit allen Variablen ausgeschrieben ergibt Formel (2-4).

$$F_a = (S_{ap,R} / 2,5) \cdot \gamma_I \cdot S \cdot [A_a \cdot (1 + z / H) - 0,5] \cdot m_a \cdot \gamma_a / q_a \quad (2-4)$$

## Ermittlung Erdbebenersatzlasten

### Vertikale statische Erdbebenersatzlast

$$F_{av} = 2,50 \cdot a_{vg} \cdot S_v \cdot m_a \quad (2-5)$$

mit

|            |                                                                                                                     |
|------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|
| $F_{av}$ : | vertikale äquivalente statische Erdbebenersatzlast, wirkt im Massenschwerpunkt des Bauteils                         |
| $a_{vg}$ : | vertikale Bemessungsbodenbeschleunigung $a_{vg} = 0,7 \cdot a_g$ nach [1.4], Tabelle NA.4                           |
| $S_v$ :    | vertikale Bodenparameter $S_v = 1,0$ nach [1.4], Tabelle NA.4                                                       |
| $m_a$ :    | Masse des Bauteils in der Erdbebenbemessungssituation<br>(Eigengewicht und reduzierte Verkehrslast, siehe Seite 12) |

### Detailliertes Verfahren - Balkone mit Sicherheitsanforderungen (RC I)

Es ist die Etagenbeschleunigung in alle drei Raumrichtungen (x, y, z) am Anschluss der Außenplatte infolge Erdbeben zu bestimmen. Diese wird mit Bezug auf einen zusätzlichen Verstärkungsfaktor von 3,0 für die resultierende Beschleunigung der Außenplatte ermittelt. Zur Bestimmung der Beschleunigungen kann das multimodale Antwortspektrenverfahren nach EN 1998-1 angewendet werden. In dem dafür benötigten Berechnungsmodell müssen die Balkone nicht explizit abgebildet werden. Die am Schwerpunkt des Balkons wirkenden Beschleunigungen werden durch pauschale Vergrößerung (Multiplikation) der Beschleunigungen am Balkonanschluss mit dem Faktor 3,0 ermittelt. Die Steifigkeit der Plattenanschlüsse muss nicht bekannt sein, da auf der sicheren Seite liegend Resonanz angenommen werden muss.

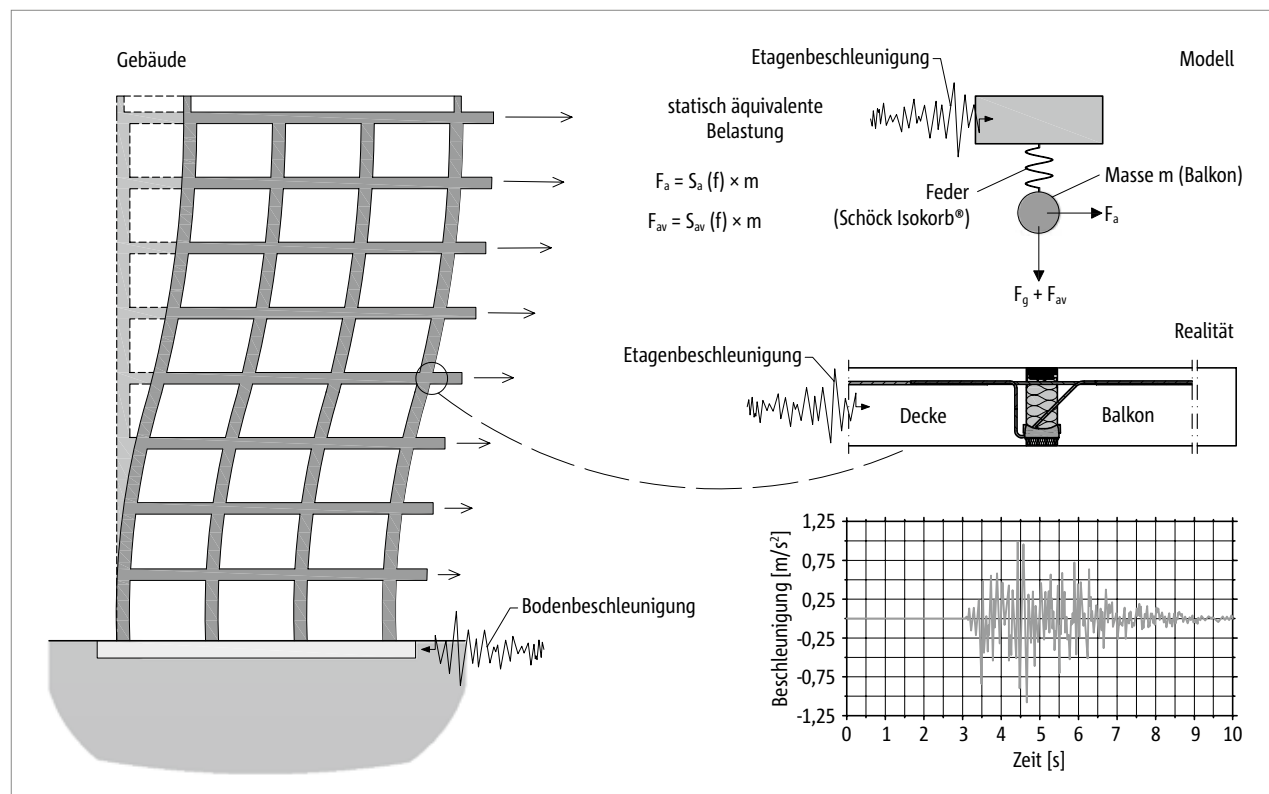


Abb. 2: Detailliertes Verfahren (für Balkone mit Sicherheitsanforderungen) [1.1]

#### **Hinweis**

- Bei der Verwendung des Antwortspektrenverfahrens sind die Verschiebungen, Geschwindigkeiten und Beschleunigungen an den Modellknoten mit festen Randbedingungen Null und werden an benachbarten Knoten unterschätzt. Für diese Knoten sollte die Starrkörperbewegung durch SRSS-Kombination mit den Ergebnissen des Antwortspektrenverfahrens berücksichtigt werden.

## Ermittlung Erdbebenersatzlasten

### Bemessung

Die Bemessung des thermisch trennenden Anschlusses muss den allgemeinen Regeln von EN 1990 [1.2] entsprechen. Für den Grenzzustand der Tragfähigkeit ist nachzuweisen, dass der Bemessungswert der seismischen Einwirkungen ( $E_{dAE}$ ) den Bemessungswert des Widerstandes des thermisch trennenden Anschlusses ( $R_d$ ) nicht überschreitet:

$$E_{dAE} \leq R_d \quad (2-6)$$

mit

$E_{dAE}$ : Bemessungswert aus Erdbebeneinwirkung  
 $R_d$ : Bemessungswert des Widerstandes des Schöck Isokorb®

$$E_{dAE} = G_k + A_{Ed} + \Sigma(\psi_{2,i} \cdot Q_{k,i}) \quad (2-7)$$

mit

$G_k$ : charakteristischer Wert der ständigen Einwirkung (Eigengewicht)  
 $A_{Ed}$ : Bemessungswert der Erdbebeneinwirkung  
 $Q_{k,i}$ : charakteristischer Wert einer veränderlichen Einwirkung  
 $\psi_{2,i}$ : quasi-ständiger Kombinationsbeiwert einer veränderlichen Einwirkung

Die Erdbebeneinwirkungen werden durch Massenträgheitskräfte verursacht. Diese Massenträgheitskräfte ergeben sich aus der Masse des Balkons bezüglich der folgenden Kombination:

$$\Sigma G_{k,j} + \Sigma(\psi_{E,i} \cdot Q_{k,i}) \quad (2-8)$$

mit

$\psi_{E,i}$ : Kombinationsbeiwert für eine veränderliche Einwirkung i, der bei der Bestimmung der Beanspruchungsgrößen für die Bemessungs-Erdbebeneinwirkung zu verwenden ist.

Es sind die Erdbebeneinwirkungen in alle drei Achsrichtungen zu berücksichtigen, die zu den entsprechenden Einwirkungen  $E_x$ ,  $E_y$  und  $E_z$  führen (siehe Abbildung auf Seite 9). Die drei folgenden Kombinationen sind zur Ermittlung der maßgebenden Einwirkung zu verwenden.

$$1,0 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z \quad (2-9)$$

$$0,3 \cdot E_x + 1,0 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z \quad (2-10)$$

$$0,3 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 1,0 \cdot E_z \quad (2-11)$$

# Bemessungsbeispiel

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

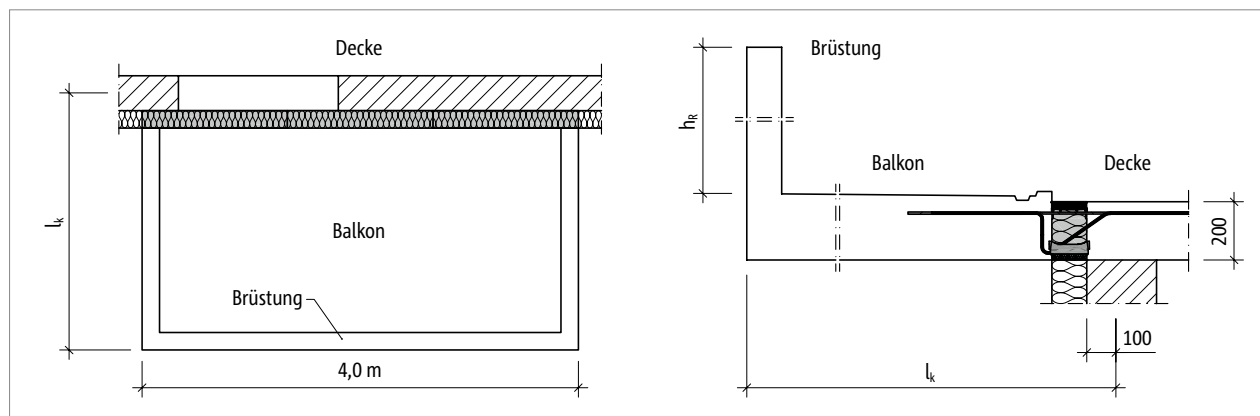


Abb. 3: Auskragender Beispielsbalkon, Grundriss und statisches System

### Allgemeine Annahmen

|                       |                                                                                                                                                                                                                                                                                                               |                                            |
|-----------------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------------------------------|
| Geometrie:            | Auskragungslänge                                                                                                                                                                                                                                                                                              | $l_k = 2,12 \text{ [m]}$                   |
|                       | Dämmkörperdicke                                                                                                                                                                                                                                                                                               | $X = 0,12 \text{ [m]}$                     |
|                       | Balkonplattendicke                                                                                                                                                                                                                                                                                            | $h = 0,2 \text{ [m]}$                      |
|                       | Brüstung                                                                                                                                                                                                                                                                                                      | $h_R = 1,0 \text{ [m]}$                    |
|                       | Anschlusslänge                                                                                                                                                                                                                                                                                                | $b = 4,0 \text{ [m]}$                      |
| Lastannahmen:         | Balkonplatte und Belag                                                                                                                                                                                                                                                                                        | $g = 6,5 \text{ [kN/m}^2\text{]}$          |
|                       | Nutzlast                                                                                                                                                                                                                                                                                                      | $q = 4,0 \text{ [kN/m}^2\text{]}$          |
|                       | Randlast (Brüstung 12 [cm])                                                                                                                                                                                                                                                                                   | $g_R = 3,0 \text{ [kN/m]}$                 |
| weitere Annahmen:     | Bauort: Aachen                                                                                                                                                                                                                                                                                                | $S_{ap,R} = 2,53 \text{ [m/s}^2\text{]}$   |
|                       | Untergrundverhältnis: B-R                                                                                                                                                                                                                                                                                     | $S = 1,2$                                  |
|                       | Bedeutungskategorie: III                                                                                                                                                                                                                                                                                      | $\gamma_I = 1,2 \text{ (z.B. Wohnanlage)}$ |
|                       | Höhe des Bauteils                                                                                                                                                                                                                                                                                             | $z = 22,0 \text{ [m]}$                     |
|                       | Gebäudehöhe                                                                                                                                                                                                                                                                                                   | $H = 24,5 \text{ [m]}$                     |
| Kombinationsbeiwerte: |                                                                                                                                                                                                                                                                                                               | $\psi_2 = 0,3; \psi_E = 0,3$               |
| Expositionsklassen:   |                                                                                                                                                                                                                                                                                                               | außen XC4; innen XC1                       |
| gewählt:              | Betongüte C25/30 für Balkon und Decke; Betondeckung $c_{nom} = 35 \text{ mm}$ für Isokorb® - Zugstäbe<br>(Abminderung $\Delta c_{def}$ um 5 mm, wg. Qualitätsmaßnahmen Schöck Isokorb® Produktion);<br>Innerer Hebelarm Zug-/Druckresultierende: $z_{iH} = h - c_1 - c_{nom} - \phi_{ZS}/2 = 0,121 \text{ m}$ |                                            |

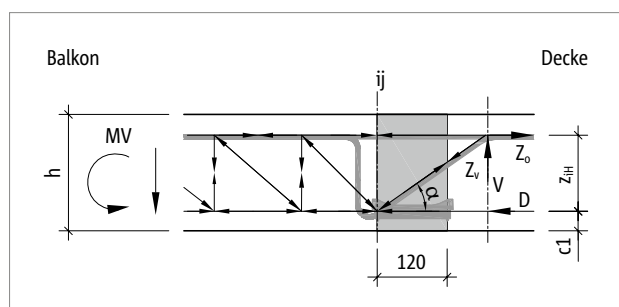


Abb. 4: Fachwerkmodell Schöck Isokorb® XT Typ K, Innerer Hebelarm  $z_{iH}$

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Ermittlung Erdbebenersatzlasten

$$\begin{aligned}
 m_F \text{ Flächenmasse (ohne Brüstung):} &= (g + \psi_E \cdot q) / 9,81 = (6,5 + 0,3 \cdot 4,0) / 9,81 = 0,78 \text{ [t/m}^2\text{]} \\
 m_R \text{ Brüstung an Stirn:} &= g_R / 9,81 = 3,0 / 9,81 = 0,31 \text{ [t/m]} \\
 m_{R,s} \text{ seitliche Brüstung (verteilt):} &= g_R \cdot l_k \cdot 2 / b / 9,81 = 3,0 \cdot 2,12 \cdot 2 / 4,0 / 9,81 = 0,32 \text{ [t/m]} \\
 m_a: &= m_F \cdot l_k + m_R + m_{R,s} = 0,78 \cdot 2,12 + 0,31 + 0,32 = 2,28 \text{ [t/m]} \\
 a_g: &= (S_{ap,R} / 2,5) \cdot \gamma_I = (2,53 / 2,5) \cdot 1,2 = 1,21 \text{ [m/s}^2\text{]} \\
 a_{vg}: &= 0,7 \cdot a_g = 0,7 \cdot 1,21 = 0,85 \text{ [m/s}^2\text{]} \\
 e \text{ Hebelarm Massenschwerpunkt:} &= (m_F \cdot l_k^2 / 2 + m_R \cdot l_k + m_{R,s} \cdot l_k / 2) / m_a \\
 &= 0,78 \cdot 2,12^2 / 2 + 0,31 \cdot 2,12 + 0,32 \cdot 2,12 / 2 / 2,28 = 1,21 \text{ [m]}
 \end{aligned}$$

### Horizontale statische Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge

$$\begin{aligned}
 f_{a,x}: &= A_a \cdot (1 + z / H) - 0,5 = 3 \cdot (1 + 22 / 24,5) - 0,5 = 5,19 \text{ [-]} \\
 F_{a,x}: &= a_g \cdot S \cdot f_{a,x} \cdot m_a \cdot (\gamma_a / q_a) = 1,21 \cdot 1,2 \cdot 5,19 \cdot 2,28 \cdot 1,0 / 1,0 = \pm 17,2 \text{ [kN/m]}
 \end{aligned}$$

#### **i Hinweis**

- Die horizontale Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  erzeugt mit dem Hebelarm des Massenschwerpunktes  $e$  ein Moment um die Z-Achse.

### Horizontale statische Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge – Berücksichtigung plastische Tragreserven Schöck Isokorb®

Der Schöck Isokorb® ist modular aus drei statischen Tragkomponenten fachwerkartig aufgebaut: Zugstäbe, Querkraftstäbe und Drucklager HTE Compact®. Aufgrund der Massenträgheit kann es im Erdbebenlastfall zu einer zyklischen horizontalen Verschiebung parallel zu Fuge zwischen Balkonplatte und Deckenplatte kommen. Die Komponenten können der Verschiebung einen plastischen Widerstand entgegensetzen.

Die Zug- und Querkraftstäbe bestehen in der Dämmfuge aus hochtragfähigem nichtrostendem Stahl, welcher plastische Fließgelenke bilden kann. Die Drucklager HTE Compact® setzen der Verschiebung Reibwiderstände entgegen, die in der Kontaktfläche zwischen bauseitigem Beton und Drucklager HTE Compact® entstehen.

Entsprechend der Anzahl und Art der im Schöck Isokorb® verwendeten Komponenten können die plastischen Tragreserven der Einzelkomponenten aufaddiert werden. Da die Tragreserven mit großen Verformungen einhergehen, kann der Verhaltensbeiwert  $q_a = 1,5$  zur Ermittlung der horizontalen statischen Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge angesetzt werden.

$$\begin{aligned}
 f_{a,x}: &= A_a \cdot (1 + z / H) - 0,5 = 3 \cdot (1 + 22 / 24,5) - 0,5 = 5,19 \text{ [-]} \\
 F_{a,x}: &= a_g \cdot S \cdot f_{a,x} \cdot m_a \cdot (\gamma_a / q_a) = 1,21 \cdot 1,2 \cdot 5,19 \cdot 2,28 \cdot 1,0 / 1,5 = \pm 11,5 \text{ [kN/m]}
 \end{aligned}$$

#### **i Hinweis**

- Die horizontale Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  erzeugt mit dem Hebelarm des Massenschwerpunktes  $e$  ein Moment um die Z-Achse.

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Horizontale statische Erdbebenersatzlast senkrecht zur Fuge

$$f_{a,y}: \quad = A_a \cdot (1 + z / H) - 0,5 = 3 \cdot (1 + 22 / 24,5) - 0,5 = 5,19 [-]$$

$$F_{a,y}: \quad = a_g \cdot S \cdot f_{a,y} \cdot m_a \cdot (\gamma_a / q_a) = 1,21 \cdot 1,2 \cdot 5,19 \cdot 2,28 \cdot 1,0 / 1,0 = \pm 17,2 \text{ [kN/m]}$$

### Vertikale statische Erdbebenersatzlast

$$F_{a,v}: \quad = 2,50 \cdot a_{vg} \cdot S_v \cdot m_a = 2,5 \cdot 0,85 \cdot 1,0 \cdot 2,28 = \pm 4,9 \text{ [kN/m]}$$

#### **i Hinweis**

- Die vertikale Erdbebenersatzlast  $F_{a,v}$  erzeugt mit dem Hebelarm des Massenschwerpunktes  $e$  ein Moment um die X-Achse.

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Schnittgrößen am Anschluss

$$\begin{aligned}
 m_{\text{Ed,suv}} \text{ (ständig und vorübergehend):} &= -[(\gamma_g \cdot g + \gamma_q \cdot q) \cdot l_k^2 / 2 + \gamma_g \cdot (g_R \cdot l_k + 2 \cdot g_R \cdot l_k^2 / (2 \cdot b))] \\
 &= -[(1,35 \cdot 6,5 + 1,5 \cdot 4,0) \cdot 2,12^2 / 2 + 1,35 \cdot (3,0 \cdot 2,12 + 2 \cdot 3,0 \cdot 2,12^2 / (2 \cdot 4,0))] \\
 &= -46,3 \text{ [kNm/m]}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 m_{\text{Ed,EoF}} \text{ (Erdbebenbemessungssituation ohne vertikale Erdbeben Ersatzkraft):} &= -[(\gamma_g \cdot g + \gamma_q \cdot \psi_2 \cdot q) \cdot l_k^2 / 2 + \gamma_g \cdot (g_R \cdot l_k + 2 \cdot g_R \cdot l_k^2 / (2 \cdot b))] \\
 &= -[(1,0 \cdot 6,5 + 1,0 \cdot 0,3 \cdot 4,0) \cdot 2,12^2 / 2 + 1,0 \cdot (3,0 \cdot 2,12 + 2 \cdot 3,0 \cdot 2,12^2 / (2 \cdot 4,0))] \\
 &= -27,0 \text{ [kNm/m]}
 \end{aligned}$$

$$m_{\text{Ed,E}} \text{ (aus } F_{a,v}): = \pm (F_{a,v} \cdot e) = \pm (4,9 \cdot 1,21) = \pm 5,9 \text{ [kNm/m]}$$

$$\begin{aligned}
 v_{\text{Ed,suv}} \text{ (ständig und vorübergehend):} &= [(\gamma_g \cdot g + \gamma_q \cdot q) \cdot l_k + \gamma_g \cdot (g_R \cdot l_k + 2 \cdot g_R \cdot l_k / b)] \\
 &= [(1,35 \cdot 6,5 + 1,5 \cdot 4,0) \cdot 2,12 + 1,35 \cdot (3,0 + 2 \cdot 3,0 \cdot 2,12 / 4,0)] = 39,7 \text{ [kNm/m]}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 v_{\text{Ed,EoF}} \text{ (Erdbebenbemessungssituation ohne vertikale Erdbeben Ersatzkraft):} &= [(\gamma_g \cdot g + \gamma_q \cdot \psi_2 \cdot q) \cdot l_k + \gamma_g \cdot (g_R \cdot l_k + 2 \cdot g_R \cdot l_k / b)] \\
 &= [(1,0 \cdot 6,5 + 1,0 \cdot 0,3 \cdot 4,0) \cdot 2,12 + 1,0 \cdot (3,0 + 2 \cdot 3,0 \cdot 2,12 / 4,0)] \\
 &= 22,5 \text{ [kNm/m]}
 \end{aligned}$$

$$v_{\text{Ed,E}} \text{ (aus } F_{a,v}): = \pm (F_{a,v}) = \pm 4,9 \text{ [kNm/m]}$$

$$\text{Kraft parallel zur Fuge:} = F_{a,x} \cdot b = \pm 17,2 \cdot 4,0 = \pm 68,8 \text{ [kN]}$$

$$\text{Kraft senkrecht zur Fuge:} = F_{a,y} \cdot b = \pm 17,2 \cdot 4,0 = \pm 68,8 \text{ [kN]}$$

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

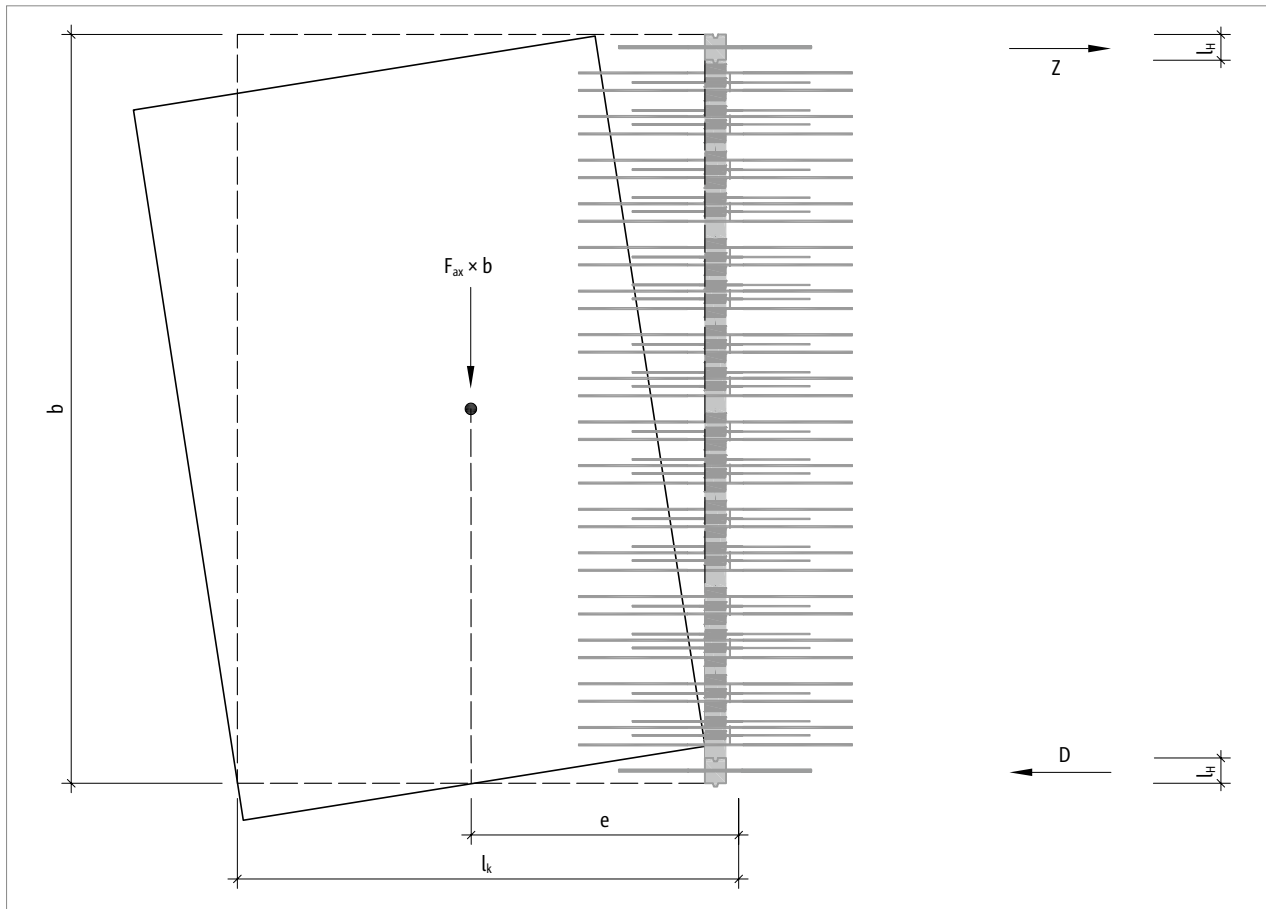


Abb. 5: Randkraft  $D$  bzw.  $Z$  aus Moment um  $Z$ -Achse

Das Moment um die  $Z$ -Achse, das durch die horizontale Erdbebenersatzlast parallel zur Fuge und den Hebelarm des Massenschwerpunktes  $e$  entsteht, kann am Anschluss auf Randlasten senkrecht zur Dämmebene aufgeteilt (gemäß Abbildung oben) und mittels Schöck Isokorb® XT Typ H-NN abgetragen werden.

Randkraft  $D/Z$ : 
$$= F_{a,x} \cdot b \cdot e / (b - l_H) = \pm 17,2 \cdot 1,21 \cdot 4,0 / (4,0 - 0,15) = \pm 21,6 \text{ [kN]}$$

mit Schöck Isokorb® XT Typ H: 
$$l_H = 0,15 \text{ [m]}$$

### **i Hinweis**

- Aufgrund vorhandener elastischer Tragreserven in der Erdbebenbemessungssituation gegenüber der ständig und vorübergehenden Bemessungssituation kann alternativ argumentiert werden, dass das Moment um die  $Z$ -Achse ( $F_{a,x} \cdot b \cdot e$ ) und die Kraft senkrecht zur Fuge ( $F_{a,y}$ ) über Stablängskräfte der Zug- und Druckkomponenten des Schöck Isokorb® XT Typ K aufgenommen werden können. Ein entsprechendes Vorgehen zur Bemessung siehe Seite 21.

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Aufnahme vertikale Erdbebenlasten Schöck Isokorb® XT Typ K

$m_{Ed,EmF}$  (Erdbebenbemessungssituation mit vertikaler Erdbeben Ersatzkraft):

$$m_{Ed,EmF.min} = m_{Ed,EoF} - m_{Ed,E} = -27,0 - 5,9 = -32,9 \text{ [kNm/m]} \leq |m_{Ed,suv}| = 46,3 \text{ [kNm/m]}$$

→ Moment aus vertikaler Erdbebenkraft nicht maßgebend

$$m_{Ed,EmF.max} = m_{Ed,EoF} + m_{Ed,E} = -27,0 + 5,9 = -21,1 \text{ [kNm/m]} \leq 0 \text{ [kNm/m]}$$

→ kein abhebendes Moment

$$V_{Ed,EmF.min} = V_{Ed,EoF} - V_{Ed,E} = 22,5 - 4,9 = 17,6 \text{ [kN/m]} \geq 0$$

→ keine abhebende Querkraft

$$V_{Ed,EmF.max} = V_{Ed,EoF} + V_{Ed,E} = 22,5 + 4,9 = 27,4 \text{ [kN/m]} \leq V_{Ed,suv} = 39,7 \text{ [kN/m]}$$

→ Querkraft aus vertikaler Erdbebenkraft nicht maßgebend

Zur Aufnahme der vertikalen Erdbebenlast und der daraus entstehenden Momente und Querkräfte kann der Schöck Isokorb® XT Typ K angesetzt werden. Die ständige und vorübergehende Bemessungssituation ist für den Schöck Isokorb® XT Typ K maßgebend.

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Aufnahme horizontale Erdbebenlasten

#### Variante 1: Aufnahme horizontale Erdbebenlasten Schöck Isokorb® XT Typ H

Eine Überlagerung der drei Achsrichtungen gemäß der Formel (2-9) bis (2-11) kann entfallen, da die Erdbebenlasten der unterschiedlichen Achsrichtung jeweils über separate Komponenten abgetragen werden.

Kraft parallel zur Fuge:  $F_{a,x} \cdot b = \pm 17,2 \cdot 4,0 = \pm 68,8 \text{ [kN]}$

Kraft senkrecht zur Fuge:  $F_{a,y} \cdot b = \pm 17,2 \cdot 4,0 = \pm 68,8 \text{ [kN]}$

gewählt: 2 Stück Schöck Isokorb® XT Typ H-VV2-NN1-H200-L150-X120-5.1

$R_d \text{ parallel zur Fuge: } 2 \cdot \pm 39,2 = \pm 78,4 \text{ [kN]} \geq \pm 68,8 \text{ [kN]}$

$R_d \text{ senkrecht zur Fuge: } 2 \cdot \pm 48,2 = \pm 96,4 \text{ [kN]} \geq \pm 68,8 \text{ [kN]}$

Die beiden Schöck Isokorb® XT Typ H-VV2-NN1 sind im Bereich des thermischen Festpunktes des Anschlusses (Anschlussmitte) anzuordnen. Zwischen diesen beiden Elementen ist mindestens ein halber Meter, maximal ein Meter Schöck Isokorb® XT Typ K angeordnet werden (gemäß Abbildung unten) und analog Schöck Isokorb® XT Typ H.

Randkraft D/Z:  $= F_{a,x} \cdot e \cdot b / (b - l_H) = \pm 17,2 \cdot 1,21 \cdot 4,0 / (4,0 - 0,15) = \pm 21,6 \text{ [kN]}$

gewählt: 2 • 1 Stück Schöck Isokorb® XT Typ H-NN2-H200-L150-X120-5.1 jeweils an den Rändern.

$R_d \text{ am Rand: } \pm 49,2 \text{ kN} \geq \pm 21,6 \text{ [kN]}$

gewählt: Schöck Isokorb® XT Typ K-M8-V1-CV35-H200-X120-6.0

$$|m_{Ed}| = (4,0 / (4,0 - 4 \cdot 0,15)) \cdot 46,3 = 54,5 \text{ [kNm/m]} \leq 56,2 \text{ [kNm/m]} = |m_{Rd}|$$

$$v_{Ed} = (4,0 / (4,0 - 4 \cdot 0,15)) \cdot 39,7 = 46,7 \text{ [kN/m]} \leq 87,8 \text{ [kN/m]} = v_{Rd}$$

Schnittgrößen analog zu Schöck Isokorb® XT Typ K

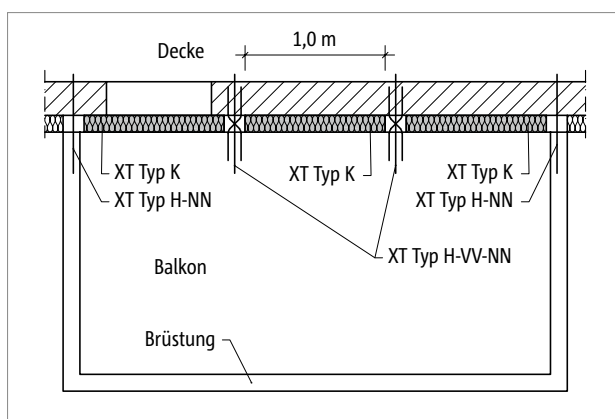


Abb. 6: Anordnung von Schöck Isokorb® XT Typ K, Typ H-VV-NN und Typ H-NN (Variante 1)

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Variante 2: Berücksichtigung elastische Tragreserven Schöck Isokorb® XT Typ K senkrecht zur Fuge - Aufnahme horizontale Erdbebenlasten parallel zur Fuge Schöck Isokorb® XT Typ H

Aufgrund vorhandener elastischer Tragreserven in der Erdbebenbemessungssituation gegenüber der ständig und vorübergehenden Bemessungssituation kann argumentiert werden, dass das Moment um die Z-Achse ( $F_{a,x} \cdot b \cdot e$ ) und die Kraft senkrecht zur Fuge ( $F_{a,y}$ ) über Stablängskräfte der Zug- und Druckkomponenten des Schöck Isokorb® XT Typ K aufgenommen werden können. Hierzu wird die Zerlegung der Schnittgrößen gemäß Abbildung auf Seite 22 verwendet.

Das Moment um die Z-Achse ( $F_{a,x} \cdot b \cdot e$ ) kann am Anschluss in eine Randschnittgröße  $S$  senkrecht zur Dämmebene aufgeteilt werden (gemäß Abbildung unten).

Lediglich die Kraft parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  ist über zusätzliche Schöck Isokorb® XT Typ H-VV-NN abzutragen.

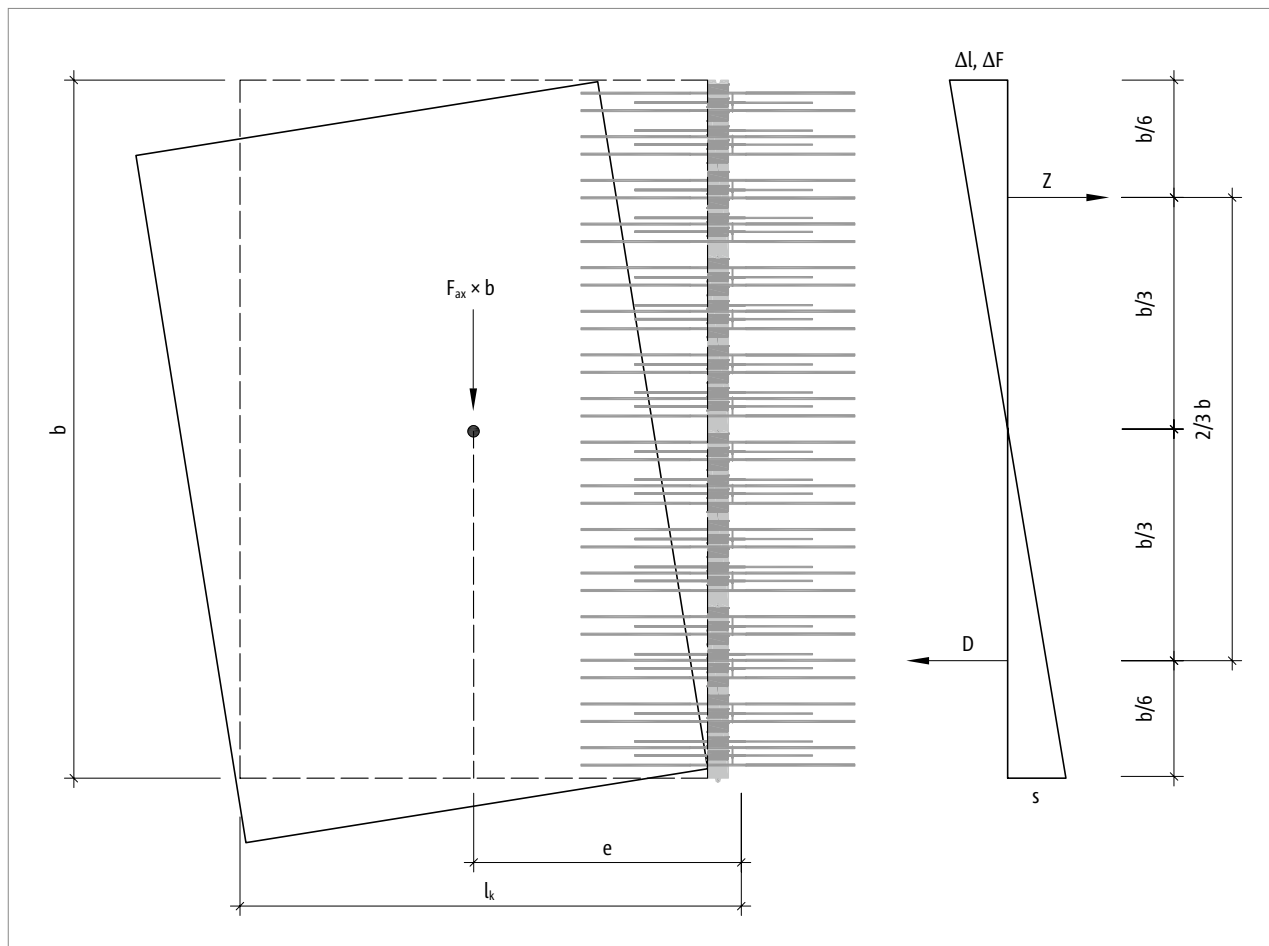


Abb. 7: Randschnittgröße  $S$  aus Moment um Z-Achse

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

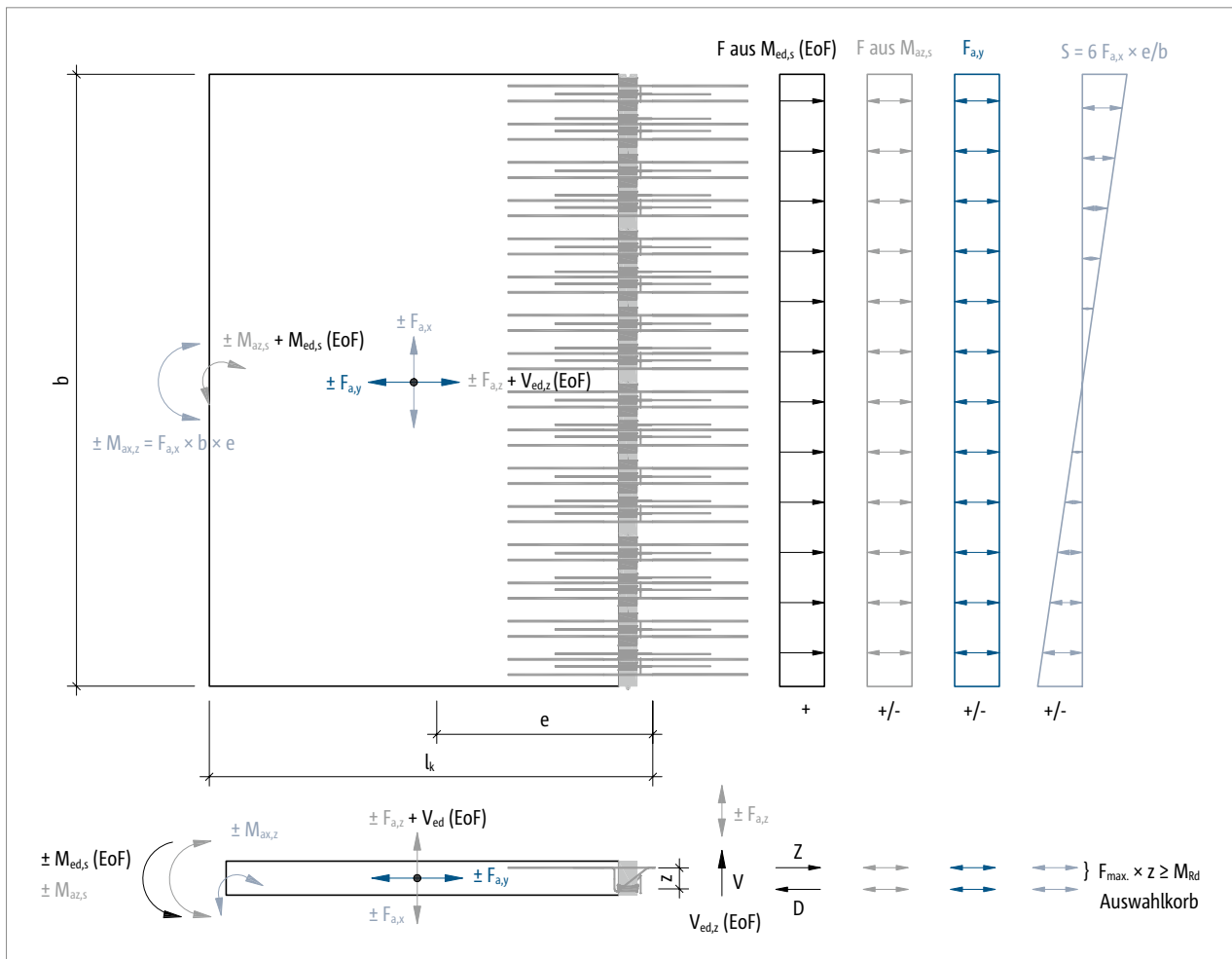


Abb. 8: Aus Erdbebeneinwirkung entstehende Schnittgrößen

$$F_{z,D}(m_{Ed,suv}): = m_{Ed,suv} / z = 46,3 / 0,121 = 383 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(m_{Ed,EoF}): = m_{Ed,EoF} / z = 27,0 / 0,121 = 223 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(m_{Ed,E}): = m_{Ed,E} / z = 5,9 / 0,121 = 49 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(F_{a,y}): = F_{a,y} = 17,2 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e): = 6 \cdot F_{a,x} \cdot e / b = 6 \cdot 17,2 \cdot 1,21 / 4,0 = 31,2 \text{ [kN/m]}$$

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

Kombination der drei Achsrichtungen:

$$1) 1,0 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z: = F_{Z,D}(m_{Ed,EoF}) + 1,0 \cdot F_{Z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 0,3 \cdot F_{Z,D}(F_{a,y}) + 0,3 \cdot F_{Z,D}(m_{Ed,E}) \\ = 223 + 1,0 \cdot 31,2 + 0,3 \cdot 17,2 + 0,3 \cdot 49 = 274 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]}$$

$$2) 0,3 \cdot E_x + 1,0 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z: = F_{Z,D}(m_{Ed,EoF}) + 0,3 \cdot F_{Z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 1,0 \cdot F_{Z,D}(F_{a,y}) + 0,3 \cdot F_{Z,D}(m_{Ed,E}) \\ = 223 + 0,3 \cdot 31,2 + 1,0 \cdot 17,2 + 0,3 \cdot 49 = 264 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]}$$

$$3) 0,3 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 1,0 \cdot E_z: = F_{Z,D}(m_{Ed,EoF}) + 0,3 \cdot F_{Z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 1,0 \cdot F_{Z,D}(F_{a,y}) + 1,0 \cdot F_{Z,D}(m_{Ed,E}) \\ = 223 + 0,3 \cdot 31,2 + 0,3 \cdot 17,2 + 1,0 \cdot 49 = 287 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]}$$

Die Kombination der Schnittgrößen aus den Erdbebenkräften ergibt niedrigere Stablängskräfte als die Stablängskraft der ständig und vorübergehenden Bemessungssituation und kann daher aufgrund vorhandener elastischer Tragreserven durch den Schöck Isokorb® XT Typ K aufgenommen werden.

Lediglich die Kraft parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  muss über zusätzliche Schöck Isokorb® XT Typ H-VV-NN abgetragen werden.

$$\text{Kraft parallel zur Fuge: } F_{a,x} \cdot b = \pm 17,2 \cdot 4,0 = \pm 68,8 \text{ [kN]}$$

gewählt: 2 Stück Schöck Isokorb® XT Typ H-VV2-NN1-H200-L150-X120-5.1

$$R_d \text{ parallel zur Fuge: } 2 \cdot \pm 39,2 = \pm 78,4 \text{ [kN]} \geq \pm 68,8 \text{ [kN]}$$

Die beiden Schöck Isokorb® XT Typ H-VV2-NN1 sind im Bereich des thermischen Festpunktes des Anschlusses (Anschlussmitte) anzuordnen. Zwischen diesen beiden Elementen ist mindestens ein halber Meter, maximal ein Meter Schöck Isokorb® XT Typ K angeordnet werden (gemäß Abbildung unten) und analog Schöck Isokorb® XT Typ H.

gewählt: Schöck Isokorb® XT Typ K-M7-V1-CV35-H200-X120-6.0 jeweils an den Rändern

$$|m_{Ed}| = (4,0 / (4,0 - 2 \cdot 0,15)) \cdot 46,3 = 50,1 \text{ [kNm/m]} \leq 50,7 \text{ [kNm/m]} = |m_{Rd}| \\ v_{Ed} = (4,0 / (4,0 - 2 \cdot 0,15)) \cdot 39,7 = 42,9 \text{ [kN/m]} \leq 75,2 \text{ [kN/m]} = v_{Rd}$$

Schnittgrößen analog zu Schöck Isokorb® XT Typ K

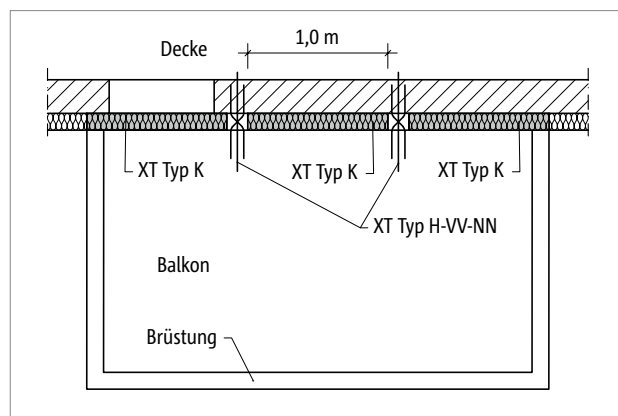


Abb. 9: Anordnung von Schöck Isokorb® XT Typ K und Typ H-VV-NN (Variante 2)

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

### Variante 3: Berücksichtigung elastische und plastische Tragreserven Schöck Isokorb® XT Typ K – Aufnahme Horizontallasten senkrecht und parallel zur Fuge

Aufgrund vorhandener elastischer Tragreserven in der Erdbebenbemessungssituation gegenüber der ständig und vorübergehenden Bemessungssituation kann argumentiert werden, dass das Moment um die Z-Achse ( $F_{a,x} \cdot b \cdot e$ ) und die Kraft senkrecht zur Fuge ( $F_{a,y}$ ) über Stablängskräfte der Zug- und Druckkomponenten des Schöck Isokorb® XT Typ K aufgenommen werden können. Hierzu wird die Zerlegung der Schnittgrößen gemäß Abbildung auf Seite 22 verwendet.

Das Moment um die Z-Achse ( $F_{a,x} \cdot b \cdot e$ ) kann am Anschluss in eine Randschnittgröße  $S$  senkrecht zur Dämmebene aufgeteilt werden (gemäß Abbildung auf Seite 21).

Lediglich die Kraft parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  ist über plastische Tragreserven des Schöck Isokorb® XT Typ K abzutragen.

$$F_{z,D}(m_{Ed,suv}): \quad = m_{Ed,suv} / z = 46,3 / 0,121 = 383 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(m_{Ed,EoF}): \quad = m_{Ed,EoF} / z = 27,0 / 0,121 = 223 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(m_{Ed,E}): \quad = m_{Ed,E} / z = 5,9 / 0,121 = 49 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(F_{a,y}): \quad = F_{a,y} = 17,2 \text{ [kN/m]}$$

$$F_{z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e): \quad = 6 \cdot F_{a,x} \cdot e / b = 6 \cdot 11,5 \cdot 1,21 / 4,0 = 20,9 \text{ [kN/m]}$$

Kombination der drei Achsrichtungen:

$$\begin{aligned} 1) 1,0 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z: &= F_{z,D}(m_{Ed,EoF}) + 1,0 \cdot F_{z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 0,3 \cdot F_{z,D}(F_{a,y}) + 0,3 \cdot F_{z,D}(m_{Ed,E}) \\ &= 223 + 1,0 \cdot 20,9 + 0,3 \cdot 17,2 + 0,3 \cdot 49 = 264 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} 2) 0,3 \cdot E_x + 1,0 \cdot E_y + 0,3 \cdot E_z: &= F_{z,D}(m_{Ed,EoF}) + 0,3 \cdot F_{z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 1,0 \cdot F_{z,D}(F_{a,y}) + 0,3 \cdot F_{z,D}(m_{Ed,E}) \\ &= 223 + 0,3 \cdot 20,9 + 1,0 \cdot 17,2 + 0,3 \cdot 49 = 261 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} 3) 0,3 \cdot E_x + 0,3 \cdot E_y + 1,0 \cdot E_z: &= F_{z,D}(m_{Ed,EoF}) + 0,3 \cdot F_{z,D}(S \text{ aus Moment } F_{a,x} \cdot e) + 1,0 \cdot F_{z,D}(F_{a,y}) + 1,0 \cdot F_{z,D}(m_{Ed,E}) \\ &= 223 + 0,3 \cdot 20,9 + 0,3 \cdot 17,2 + 1,0 \cdot 49 = 283 \text{ [kN/m]} \leq 383 \text{ [kN/m]} \end{aligned}$$

Die Kombination der Schnittgrößen aus den Erdbebenkräften ergibt niedrigere Stablängskräfte als die Stablängskraft der ständig und vorübergehenden Bemessungssituation und kann daher aufgrund vorhandener elastischer Tragreserven durch den Schöck Isokorb® XT Typ K aufgenommen werden.

## Erdbeben Bemessungsbeispiel vereinfachtes Verfahren

Lediglich die Kraft parallel zur Fuge  $F_{a,x}$  muss über plastische Tragreserven des Schöck Isokorb® XT Typ K abgetragen werden.

Kraft parallel zur Fuge:  $F_{a,x} = \pm 11,5 \text{ [kN]}$

gewählt: **Schöck Isokorb® XT Typ K-M7-V1-CV35-H200-X120-6.0**

$$|m_{Ed}| = 46,3 \text{ [kNm/m]} \leq 50,7 \text{ [kNm/m]} = |m_{Rd}|$$

$$v_{Ed} = 39,7 \text{ [kN/m]} \leq 75,2 \text{ [kN/m]} = v_{Rd}$$

Schnittgrößen analog zu Schöck Isokorb® XT Typ K

$$F_{a,x} = \pm 11,5 \text{ [kN/m]} \leq \pm 12,2 \text{ [kN/m]} = n_{xyRd} \text{ (unter Berücksichtigung plastischer Tragreserven der Zug-, Querkraftstäbe und Reibwiderstände der Drucklager HTE Compact®)}$$

$n_{xyRd}$  analog Bemessungswerte der plastischen Tragreserven Schöck Isokorb®

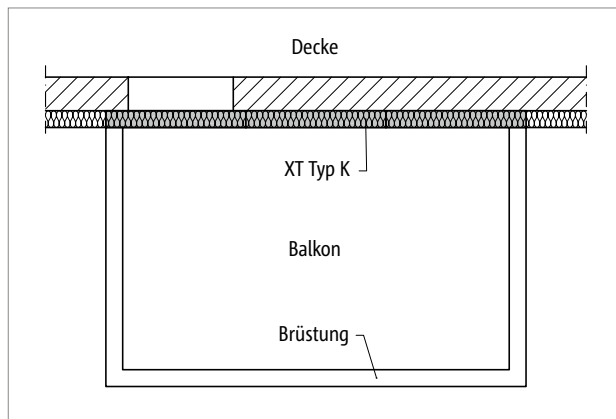


Abb. 10: Anordnung von Schöck Isokorb® XT Typ K (Variante 3)



### **Impressum**

Herausgeber: Schöck Bauteile GmbH  
Schöckstraße 1  
76534 Baden-Baden  
Telefon: 07223 967-0

Copyright:

© 2022, Schöck Bauteile GmbH

Der Inhalt dieser Druckschrift darf auch nicht auszugsweise ohne schriftliche Genehmigung der Schöck Bauteile GmbH an Dritte weitergegeben werden. Alle technischen Angaben, Zeichnungen usw. unterliegen dem Gesetz zum Schutz des Urheberrechts.

Technische Änderungen vorbehalten  
Erscheinungsdatum: Oktober 2022



Schöck Bauteile GmbH  
Vimbucher Straße 2  
76534 Baden-Baden  
Telefon: 07223 967-0  
Fax: 07223 967-454  
[schoeck-de@schoeck.com](mailto:schoeck-de@schoeck.com)  
[www.schoeck.com](http://www.schoeck.com)