

**DIN EN 1991-1-1**

ICS 91.010.30

Ersatzvermerk  
siehe unten

**Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke –  
Teil 1-1: Allgemeine Einwirkungen auf Tragwerke –  
Wichten, Eigengewicht und Nutzlasten im Hochbau;  
Deutsche Fassung EN 1991-1-1:2002 + AC:2009**

Eurocode 1: Actions on structures –  
Part 1-1: General actions –  
Densities, self-weight, imposed loads for buildings;  
German version EN 1991-1-1:2002 + AC:2009

Eurocode 1: Actions sur les structures –  
Partie 1-1: Actions générales –  
Poids volumiques, poids propres, charges d'exploitation bâtiments;  
Version allemande EN 1991-1-1:2002 + AC:2009

**Ersatzvermerk**

Ersatz für DIN EN 1991-1-1:2002-10;  
mit DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12 Ersatz für DIN 1055-1:2002-06 und DIN 1055-3:2006-03;  
Ersatz für DIN EN 1991-1-1 Berichtigung 1:2009-09

Gesamtumfang 41 Seiten

Normenausschuss Bauwesen (NABau) im DIN

## **DIN EN 1991-1-1:2010-12**

### **Nationales Vorwort**

Diese Europäische Norm (EN 1991-1-1:2002 + AC:2009) ist in der Verantwortung von CEN/TC 250 „Eurocodes für den konstruktiven Ingenieurbau“ (Sekretariat: BSI, Vereinigtes Königreich) entstanden.

Die Arbeiten wurden auf nationaler Ebene vom NABau-Arbeitsausschuss NA 005-51-02 AA "Einwirkungen auf Bauten" begleitet.

Die Norm EN 1991-1-1 wurde am 2001-11-30 angenommen.

Die Norm ist Bestandteil einer Reihe von Einwirkungs- und Bemessungsnormen, deren Anwendung nur im Paket sinnvoll ist. Dieser Tatsache wird durch das Leitpapier L der Kommission der Europäischen Gemeinschaft für die Anwendung der Eurocodes Rechnung getragen, indem Übergangsfristen für die verbindliche Umsetzung der Eurocodes in den Mitgliedsstaaten vorgesehen sind. Die Übergangsfristen sind im Vorwort dieser Norm angegeben.

Die Anwendung dieser Norm gilt in Deutschland in Verbindung mit dem Nationalen Anhang.

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.

Der Beginn und das Ende des hinzugefügten oder geänderten Textes wird im Text durch die Textmarkierungen **AC** **AC** angezeigt.

### **Änderungen**

Gegenüber DIN V ENV 1991-2-1:1996-01 wurden folgende Änderungen vorgenommen:

- a) die Stellungnahmen der nationalen Normungsinstitute wurden eingearbeitet und der Text vollständig überarbeitet.

Gegenüber DIN EN 1991-1-1:2002-10, DIN EN 1991-1-1 Berichtigung 1:2009-09, DIN 1055-1:2002-06 und DIN 1055-3:2006-03 wurden folgende Änderungen vorgenommen:

- a) auf europäisches Bemessungskonzept umgestellt;
- b) Ersatzvermerke korrigiert;
- c) Vorgänger-Norm mit der Berichtigung 1 konsolidiert;
- d) redaktionelle Änderungen durchgeführt.

### **Frühere Ausgaben**

DIN 1055-1: 1934-08, 1937-08, 1940-06, 1963-03, 1978-05, 1978-07, 2002-06  
DIN 1055-2: 1943-08  
DIN 1055-3: 1934x-08, 1951x-02, 1971-06, 2002-10  
DIN V ENV 1991-2-1: 1996-01  
DIN EN 1991-1-1: 2002-10  
DIN EN 1991-1-1 Berichtigung 1: 2009-09

EUROPÄISCHE NORM  
EUROPEAN STANDARD  
NORME EUROPÉENNE

**EN 1991-1-1**

April 2002

**+AC**

März 2009

ICS 91.010.30

**Deutsche Fassung**

**Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke —  
Teil 1-1: Allgemeine Einwirkungen auf Tragwerke —  
Wichten, Eigengewicht und Nutzlasten im Hochbau**

Eurocode 1: Actions on structures —  
Part 1-1: General actions —  
Densities, self-weight, imposed loads for buildings

Eurocode 1: Actions sur les structures —  
Partie 1-1: Actions générales —  
Poids volumiques, poids propres, charges  
d'exploitation bâtiments

Diese Europäische Norm wurde vom CEN am 30. November 2001 angenommen.

Die Berichtigung tritt am 18. März 2009 in Kraft und wurde in die EN 1991-1-1:2002 eingearbeitet.

Die CEN-Mitglieder sind gehalten, die CEN/CENELEC-Geschäftsordnung zu erfüllen, in der die Bedingungen festgelegt sind, unter denen dieser Europäischen Norm ohne jede Änderung der Status einer nationalen Norm zu geben ist. Auf dem letzten Stand befindliche Listen dieser nationalen Normen mit ihren bibliographischen Angaben sind beim Management-Zentrum des CEN oder bei jedem CEN-Mitglied auf Anfrage erhältlich.

Diese Europäische Norm besteht in drei offiziellen Fassungen (Deutsch, Englisch, Französisch). Eine Fassung in einer anderen Sprache, die von einem CEN-Mitglied in eigener Verantwortung durch Übersetzung in seine Landessprache gemacht und dem Management-Zentrum mitgeteilt worden ist, hat den gleichen Status wie die offiziellen Fassungen.

CEN-Mitglieder sind die nationalen Normungsinstitute von Belgien, Bulgarien, Dänemark, Deutschland, Estland, Finnland, Frankreich, Griechenland, Irland, Island, Italien, Lettland, Litauen, Luxemburg, Malta, den Niederlanden, Norwegen, Österreich, Polen, Portugal, Rumänien, Schweden, der Schweiz, der Slowakei, Slowenien, Spanien, der Tschechischen Republik, Ungarn, dem Vereinigten Königreich und Zypern.



EUROPÄISCHES KOMITEE FÜR NORMUNG  
EUROPEAN COMMITTEE FOR STANDARDIZATION  
COMITÉ EUROPÉEN DE NORMALISATION

**Management-Zentrum: Avenue Marnix 17, B-1000 Brüssel**

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

## Inhalt

Seite

<b>Vorwort .....</b>	<b>3</b>
<b>Hintergrund des Eurocode-Programms .....</b>	<b>3</b>
<b>Status und Gültigkeitsbereich der Eurocodes .....</b>	<b>4</b>
<b>Nationale Fassungen der Eurocodes .....</b>	<b>5</b>
<b>Verbindung zwischen den Eurocodes und den harmonisierten Technischen Spezifikationen für Bauprodukte (EN's und ETA's) .....</b>	<b>5</b>
<b>Besondere Hinweise zu EN 1991-1-1 .....</b>	<b>5</b>
<b>Nationaler Anhang zu EN 1991-1-1 .....</b>	<b>6</b>
<b>1 Allgemeines .....</b>	<b>7</b>
1.1 Geltungsbereich .....	7
1.2 Normative Verweise .....	7
1.3 Unterscheidung zwischen Prinzipien und Anwendungsregeln .....	8
1.4 Begriffe .....	8
1.5 Kurz- und Formelzeichen .....	9
<b>2 Einteilung der Einwirkungen .....</b>	<b>10</b>
2.1 Eigengewicht .....	10
2.2 Nutzlasten .....	10
<b>3 Bemessungssituationen .....</b>	<b>11</b>
3.1 Allgemeines .....	11
3.2 Eigengewicht .....	11
3.3 Nutzlasten .....	11
3.3.1 Allgemeines .....	11
3.3.2 Zusätzliche Regelungen für Hochbauten .....	11
<b>4 Wichten für Baustoffe und Lagergüter .....</b>	<b>12</b>
4.1 Allgemeines .....	12
<b>5 Eigengewicht von Bauteilen .....</b>	<b>12</b>
5.1 Darstellung der Einwirkungen .....	12
5.2 Charakteristische Werte für das Eigengewicht .....	13
5.2.1 Allgemeines .....	13
5.2.2 Zusätzliche Festlegungen für Hochbauten .....	13
5.2.3 Zusätzliche Festlegungen für Brücken .....	13
<b>6 Nutzlasten im Hochbau .....</b>	<b>14</b>
6.1 Darstellung der Einwirkungen .....	14
6.2 Lastanordnungen .....	14
6.2.1 Decken-, Bühnen- und Dachkonstruktionen .....	14
6.2.2 Stützen und Wände .....	15
6.3 Charakteristische Werte für Nutzlasten .....	15
6.3.1 Wohnungen, Versammlungsräume, Geschäfts- und Verwaltungsräume .....	15
6.3.2 Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung .....	18
6.3.3 Parkhäuser und Bereiche mit Fahrzeugverkehr (Brücken sind ausgeschlossen) .....	22
6.3.4 Dachkonstruktionen .....	23
6.4 Horizontallasten auf Zwischenwände und Absturzsicherungen .....	25
<b>Anhang A (informativ) Nennwerte für Wichten von Baustoffen und Nennwerte für Wichten und Böschungswinkel für Lagergüter .....</b>	<b>27</b>
<b>Anhang B (informativ) Absturzsicherung und Schutzplanken für Parkhäuser .....</b>	<b>38</b>
<b>Literaturhinweise .....</b>	<b>39</b>

## Vorwort

Dieses Dokument (EN 1991-1-1:2002 + AC:2009) wurde vom Technischen Komitee CEN/TC 250 „Eurocodes für den konstruktiven Ingenieurbau“ erarbeitet, dessen Sekretariat von BSI gehalten wird.

Diese Europäische Norm muss den Status einer nationalen Norm erhalten, entweder durch Veröffentlichung eines identischen Textes oder durch Anerkennung bis Oktober 2002, und etwaige entgegenstehende nationale Normen müssen bis März 2010 zurückgezogen werden.

CEN/TC 250 ist für die Eurocodes für den konstruktiven Ingenieurbau verantwortlich.

Dieses Dokument ersetzt ENV 1991-2-1:1995.

Die Anhänge A und B sind informativ.

Entsprechend der CEN/CENELEC-Geschäftsordnung sind die nationalen Normungsinstitute der folgenden Länder gehalten, diese Europäische Norm zu übernehmen: Belgien, Bulgarien, Dänemark, Deutschland, Estland, Finnland, Frankreich, Griechenland, Irland, Island, Italien, Lettland, Litauen, Luxemburg, Malta, den Niederlanden, Norwegen, Österreich, Polen, Portugal, Rumänien, Schweden, der Schweiz, der Slowakei, Slowenien, Spanien, der Tschechischen Republik, Ungarn, dem Vereinigten Königreich und Zypern.

## Hintergrund des Eurocode-Programms

Im Jahre 1975 beschloss die Kommission der Europäischen Gemeinschaften, für das Bauwesen ein Programm auf der Grundlage des Artikels 95 der Römischen Verträge durchzuführen. Das Ziel des Programms war die Beseitigung technischer Handelshemmnisse und die Harmonisierung technischer Normen.

Im Rahmen dieses Programms leitete die Kommission die Bearbeitung von harmonisierten technischen Regelwerken für die Tragwerksplanung von Bauwerken ein, die im ersten Schritt als Alternative zu den in den Mitgliedsländern geltenden Regeln dienen und diese schließlich ersetzen sollten.

15 Jahre lang leitete die Kommission mit Hilfe eines Steuerkomitees mit Repräsentanten der Mitgliedsländer die Entwicklung des Eurocode-Programms, das zu der ersten Eurocode-Generation in den 80er Jahren führte.

Im Jahre 1989 entschieden sich die Kommission und die Mitgliedsländer der Europäischen Union und der EFTA, die Entwicklung und Veröffentlichung der Eurocodes über eine Reihe von Mandaten an CEN zu übertragen, damit diese den Status von Europäischen Normen (EN) erhielten. Grundlage war eine Vereinbarung<sup>1)</sup> zwischen der Kommission und CEN. Dieser Schritt verknüpfte die Eurocodes de facto mit den Regelungen der Ratsrichtlinien und Kommissionsentscheidungen, die die Europäischen Normen behandeln (z. B. die Ratsrichtlinie 89/106/EWG zu Bauprodukten, die Bauproduktenrichtlinie, die Ratsrichtlinien 93/37/EWG, 92/50/EWG und 89/440/EWG zur Vergabe öffentlicher Aufträge und Dienstleistungen und die entsprechenden EFTA-Richtlinien, die zur Einrichtung des Binnenmarktes eingeleitet wurden).

Das Eurocode-Programm umfasst die folgenden Normen, die in der Regel aus mehreren Teilen bestehen:

EN 1990, Eurocode: Grundlagen der Tragwerksplanung

EN 1991, Eurocode 1: Einwirkung auf Tragwerke

EN 1992, Eurocode 2: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Stahlbetonbauten

---

1) Vereinbarung zwischen der Kommission der Europäischen Gemeinschaft und dem Europäischen Komitee für Normung (CEN) zur Bearbeitung der Eurocodes für die Tragwerksplanung von Hochbauten und Ingenieurbauwerken.

## **DIN EN 1991-1-1:2010-12** **EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

EN 1993, Eurocode 3: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Stahlbauten

EN 1994, Eurocode 4: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Stahl-Beton-Verbundbauten

EN 1995, Eurocode 5: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Holzbauten

EN 1996, Eurocode 6: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Mauerwerksbauten

EN 1997, Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik

EN 1998, Eurocode 8: Auslegung von Bauwerken gegen Erdbeben

EN 1999, Eurocode 9: Entwurf, Berechnung und Bemessung von Aluminiumkonstruktionen.

Die Eurocodes berücksichtigen die Verantwortlichkeit der Bauaufsichtsorgane in den Mitgliedsländern und deren Recht zur bauaufsichtlichen Festlegung sicherheitsbezogener Werte auf nationaler Ebene, so dass diese Werte von Land zu Land unterschiedlich bleiben können.

### **Status und Gültigkeitsbereich der Eurocodes**

Die Mitgliedsländer der EU und von EFTA betrachten die Eurocodes als Bezugsdokumente für folgende Zwecke:

- als Mittel zum Nachweis der Übereinstimmung der Hoch- und Ingenieurbauten mit den wesentlichen Anforderungen der Richtlinie 89/106/EWG, besonders mit der wesentlichen Anforderung Nr. 1: Mechanischer Widerstand und Stabilität und der wesentlichen Anforderung Nr. 2: Brandschutz;
- als Grundlage für die Spezifizierung von Verträgen für die Ausführung von Bauwerken und dazu erforderlichen Ingenieurleistungen;
- als Rahmenbedingung für die Herstellung harmonisierter, technischer Spezifikationen für Bauprodukte (EN's und ETA's).

Die Eurocodes haben, da sie sich auf Bauwerke beziehen, eine direkte Verbindung zu den Grundlagendokumenten<sup>2)</sup>, auf die in Artikel 12 der Bauproduktenrichtlinie hingewiesen wird, wenn sie auch anderer Art sind als die harmonisierten Produktnormen<sup>3)</sup>. Daher sind die technischen Gesichtspunkte, die sich aus den Eurocodes ergeben, von den Technischen Komitees von CEN und den Arbeitsgruppen von EOTA, die an Produktnormen arbeiten, zu beachten, damit diese Produktnormen mit den Eurocodes vollständig kompatibel sind.

Die Eurocodes liefern Regelungen für den Entwurf, die Berechnung und Bemessung von vollständigen Tragwerken und Baukomponenten, die sich für die tägliche Anwendung eignen. Sie gehen auf traditionelle Bauweisen sowie Aspekte innovativer Anwendungen ein, liefern aber keine vollständigen Regelungen für ungewöhnliche Tragwerksarten und Entwurfsbedingungen, wofür dann besondere Überlegungen des Tragwerksplaners erforderlich sind.

---

2) Entsprechend Artikel 3.3 der Bauproduktenrichtlinie sind die wesentlichen Anforderungen in Grundlagendokumenten zu konkretisieren, um damit die notwendigen Verbindungen zwischen diesen und den Mandaten für die Erstellung harmonisierter Europäischer Normen und Richtlinien für die Europäische Zulassungen zu schaffen.

3) Nach Artikel 12 der Bauproduktenrichtlinie haben die Grundlagendokumente

- a) die wesentliche Anforderung zu konkretisieren, in dem Begriffe und, soweit erforderlich, die technischen Grundlagen für Klassen und Anforderungsniveaus vereinheitlicht werden,
- b) Methode zur Verbindung dieser Klasse oder Anforderungsniveaus mit technischen Spezifikationen anzugeben, z. B. rechnerische Nachweise und technische Regeln für den Projektentwurf,
- c) als Bezugsdokument für die Erstellung harmonisierter Normen oder Richtlinien für Europäische Technische Zulassungen zu dienen. Die Eurocodes spielen de facto eine ähnliche Rolle für die wesentliche Anforderung Nr. 1 und einen Teil der wesentlichen Anforderung Nr.2.

## Nationale Fassungen der Eurocodes

Die nationale Fassung eines Eurocodes enthält den vollständigen von CEN veröffentlichten Text des Eurocodes (einschließlich aller Anhänge), mit möglicherweise einer nationalen Titelseite und einem nationalen Vorwort sowie einem nationalen Anhang.

Der nationale Anhang darf nur Angaben zu den Parametern geben, die im Eurocode für nationale Entscheidungen offengelassen wurden. Diese national festzulegenden Parameter gelten für die Tragwerksplanung von Hochbauten und Ingenieurbauten jeweils in dem betreffenden Land, indem sie erstellt werden. Sie umfassen:

- Zahlenwerte und/oder Klassen, wo die Eurocodes Alternativen eröffnen,
- Zahlenwerte, wo die Eurocodes nur Symbole angeben,
- Landesspezifische, geographische und klimatische Daten, z. B. Schneekarten,
- Vorgehensweisen, wenn die Eurocodes mehrere zur Wahl anbieten,
- Vorschriften zur Verwendung der informativen Anhänge,
- Verweise auf ergänzende Angaben, die die Anwendung unterstützen jedoch den Eurocode nicht widersprechen.

## Verbindung zwischen den Eurocodes und den harmonisierten Technischen Spezifikationen für Bauprodukte (EN's und ETA's)

Es besteht die Notwendigkeit, dass die harmonisierten Technischen Spezifikationen für Bauprodukte und die technischen Regelungen für die Tragwerksplanung<sup>4)</sup> konsistent sind. Insbesondere sollten Hinweise, die mit der CE-Kennzeichnung von Bauprodukten verbunden sind, die die Eurocodes in Bezug nehmen, klar erkennen lassen, welche national festzulegenden Parameter berücksichtigt werden.

## Besondere Hinweise zu EN 1991-1-1

EN 1991-1-1 enthält Entwurfshinweise und Angaben für Einwirkungen für die Tragwerksplanung von Hochbauten, die folgende Bereiche umfassen:

- Wichten von Baustoffen und Lagergütern,
- Eigengewicht von Bauteilen und
- Nutzlasten für Hochbauten.

EN 1991-1-1 ist für Bauherren, Tragwerksplaner, Ausführende und öffentliche Auftraggeber bestimmt.

Es ist beabsichtigt, dass EN 1991-1-1 mit EN 1990 und den weiteren Teilen von EN 1991 und EN 1992 bis EN 1999, für die Tragwerksplanung angewendet wird.

---

4) Siehe Artikel 3.3 und Art. 12 der Bauproduktenrichtlinie, ebenso wie die Abschnitte 4.2, 4.3.1, 4.3.2, und 5.2 des Grundlagendokumentes Nr. 1.

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Nationaler Anhang zu EN 1991-1-1**

Diese Norm enthält eine Reihe alternativ Verfahren, Wertangaben und Empfehlungen für Klassifizierungen, die mit Hilfe von Anmerkungen gekennzeichnet sind und für die die Wahlmöglichkeit auf nationaler Ebene besteht. Daher sollten die nationalen Fassungen der EN 1991-1-1 einen nationalen Anhang aufweisen, der alle national festzulegenden Parameter enthält, die bei der Planung und Ausführung von Bauten und Ingenieurbauwerken in dem betreffenden Land angewendet werden müssen. Für EN 1991-1-1 besteht eine nationale Wahlmöglichkeit in folgenden Abschnitten:

- **AC** 2.2(3)
- 5.2.3(1) bis 5.2.3(5)
- 6.3.1.1(1)P (Tabelle 6.1)
- 6.3.1.2(1)P (Tabelle 6.2)
- 6.3.1.2(10) & (11)
- 6.3.2.2(1)P (Tabelle 6.4)
- 6.3.3.2(1) (Tabelle 6.8)
- 6.3.4.2 (Tabelle 6.10) und
- 6.4(1) (Tabelle 6.12). **AC**



## **1 Allgemeines**

### **1.1 Geltungsbereich**

(1) EN 1991-1-1 enthält Anweisungen und Angaben zu Einwirkungen für die Tragwerksplanung von Hochbauten und Ingenieurbauwerken einschließlich geotechnischer Gesichtspunkte bezüglich:

- Wichten von Baustoffen und Lagergütern;
- Eigengewicht von Bauwerken;
- Nutzlasten im Hochbau.

(2) Abschnitt 4 und Anhang A enthält Nennwerte für Wichten für bestimmte Baustoffe, Baustoffe im Brückenbau und Lagergüter. Des Weiteren werden für bestimmte Schüttgüter die Böschungswinkel angegeben.

(3) Abschnitt 5 legt Verfahren zur Bestimmung der charakteristischen Werte für das Eigengewicht von Bauteilen fest.

(4) Abschnitt 6 enthält charakteristische Werte für Nutzlasten auf Decken und Dächer, bei denen nach den folgenden Nutzungsbedingungen unterschieden wird:

- Wohnungen, Versammlungsräume, Geschäfts- und Verwaltungsräume;
- Parkhäuser und Bereiche mit Fahrzeugverkehr;
- Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung;
- Dächer;
- Hubschrauberlandeflächen.

(5) Die in Abschnitt 6 angegebenen Lasten für Bereiche mit Fahrzeugverkehr beziehen sich auf Fahrzeuggesamtgewichte bis 160 kN. Die Lasten auf Verkehrsflächen mit Fahrzeuggewichten über 160 kN sollten mit den einschlägigen Behörden festgelegt werden. Weitere Hinweise können EN 1991-2 entnommen werden.

(6) Für Absturzsicherungen oder Wände, die als Absturzsicherungen dienen, werden Horizontalkräfte in Abschnitt 6 angegeben. Anhang B enthält zusätzliche Hinweise zu Absturzsicherungen in Parkhäusern.

ANMERKUNG Anpralllasten für Fahrzeuge sind in EN 1991-1-7 und EN 1991-2 geregelt.

(7) Bemessungssituationen und Lastwirkungen in Silo- oder Tankanlagen, die sich durch Wasser oder andere Schüttgüter ergeben, werden in EN 1991-3 geregelt.

### **1.2 Normative Verweise**

Die folgenden Normen enthalten Regelungen, auf die in dieser Euronorm durch Hinweis Bezug genommen wird. Bei datierten Hinweisen gelten spätere Änderungen oder Ergänzungen der in Bezug genommenen Normen nicht. Jedoch sollte bei Bedarf geprüft werden, ob die jeweils gültige Ausgabe der Normen angewendet werden darf. Bei undatierten Hinweisen gilt die jeweils gültige Ausgabe der in Bezug genommenen Norm:

# **DIN EN 1991-1-1:2010-12**

## **EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

ANMERKUNG 1 Die folgenden Europäischen Normen, die bereits veröffentlicht wurden oder sich in Bearbeitung befinden, werden in normativen Abschnitten zitiert:

EN 1990, *Eurocode — Grundlagen der Tragwerksplanung*  
 EN 1991-1-7, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 1-7: Katastrophenlasten*  
 EN 1991-2, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 2: Verkehrslasten auf Brücken*  
 EN 1991-3, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 3: Einwirkungen infolge Krane und Maschinen*  
 EN 1991-4, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 4: Einwirkungen auf Silos und Behälter*

ANMERKUNG 2 Die folgenden Europäischen Normen, die bereits veröffentlicht wurden oder sich in Bearbeitung befinden, werden in den Anmerkungen zu normativen Abschnitten zitiert:

EN 1991-1-3, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 1-3: Schneelasten*  
 EN 1991-1-4, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 1-4: Windlasten*  
 EN 1991-1-6, *Eurocode 1 — Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 1-6: Lasten und Verformungen während der Bauphase*

### **1.3 Unterscheidung zwischen Prinzipien und Anwendungsregeln**

(1) Abhängig vom Charakter der einzelnen Abschnitte wird in EN 1990 nach Prinzipien und Anwendungsregeln unterschieden.

(2) Die Prinzipien enthalten:

- Allgemeine Bestimmungen und Begriffsbestimmungen, die immer gültig sind;
- Anforderungen und Rechenmodelle, die immer gültig sind, soweit auf die Möglichkeit von Alternativen nicht ausdrücklich hingewiesen wird.

(3) Die Prinzipien werden durch den Buchstaben P nach der Absatznummer gekennzeichnet.

(4) Die Anwendungsregeln sind allgemeine anerkannte Regeln, die den Prinzipien folgen und deren Anforderungen erfüllen.

(5) Abweichende Anwendungsregeln sind zulässig, wenn vom Aufsteller nachgewiesen werden kann, dass sie mit den maßgebenden Prinzipien übereinstimmen und im Hinblick auf die Bemessungsergebnisse bezüglich Tragfähigkeit, Gebrauchstauglichkeit und Dauerhaftigkeit mindestens gleichwertig mit den Eurocodes sind.

ANMERKUNG Wird eine Anwendungsregel durch eine alternative Bemessungsregel ersetzt, kann das Ergebnis nicht beanspruchen, vollständig der EN 1991-1-1 zu genügen, obwohl die Bemessung mit den Prinzipien von EN 1991-1-1 übereinstimmt. Wenn EN 1991-1-1 auf Eigenschaften, die im Anhang Z von Produktnormen oder Richtlinien für Europäische Technische Zulassungen aufgeführt sind, angewendet wird, ist die Anwendung alternativer Regeln für die CE-Kennzeichnung unzulässig.

(6) In EN 1991-1-1 werden Anwendungsregeln durch Absatznummern in Klammern, z. B. wie für diesen Absatz, gekennzeichnet.

### **1.4 Begriffe**

Für die Zwecke dieser Norm gelten die Begriffe in ISO 2394, ISO 3898, ISO 8930 und wie folgt. Darüber hinaus ist im Abschnitt 1.5 der EN 1990 eine Zusammenstellung von grundsätzlichen Begriffen für die Anwendung dieser Norm zu finden.

#### **1.4.1**

##### **Wichte**

die Wichte ist das Gesamtgewicht je Volumeneinheit eines Stoffs einschließlich Mikro- und Makrohohlräumen und Poren

ANMERKUNG Im Sprachgebrauch wird auch der Begriff „Dichte“ verwendet, der sich auf die Masse je Einheitsvolumen bezieht.

**1.4.2****Böschungswinkel**

der Böschungswinkel stellt den natürlichen Winkel gegenüber der Horizontalen dar, der sich beim Schütten des losen Stoffes einstellt

**1.4.3****Gesamtgewicht eines Fahrzeuges**

die Summe aus Fahrzeugeigengewicht und dem höchstzulässigen Ladegewicht

**1.4.4****tragende Bauteile**

tragende Bauteile umfassen das primäre Tragwerk einschließlich seiner Lager- und Gründungskonstruktion. Tragende Bauteile von Brücken umfassen Träger, Fahrbahnplatten und Tragelemente wie z. B. Tragseile.

**1.4.5****nichttragende Bauteile**

nichttragende Bauteile umfassen die zusätzlichen Ausbauten, Beschichtungen und Verkleidungen, die mit dem Tragwerk verbunden werden, einschließlich Straßenbeläge und Geländer. Dazu gehören auch Installationen und maschinelle Einrichtungen, die mit dem Tragwerk fest verbunden sind.

**1.4.6****Trennwände**

nichttragende Wände

**1.4.7****versetzbare Trennwände**

sind Wände, die auf der Decke versetzt, an anderer Stelle aufgebaut, verrückt oder abgebaut werden können

**1.5 Kurz- und Formelzeichen**

(1) Für die Anwendung dieser Norm gelten die folgenden Symbole:

ANMERKUNG Die verwendeten Kurz- und Formelzeichen beruhen auf ISO 3898:1997.

(2) EN 1990 enthält im Abschnitt 1.6 eine Zusammenstellung von Symbolen und Begriffen. Folgende Begriffe werden zusätzlich in EN 1991-1-1 verwendet.

*Große lateinische Buchstaben*

$A$  belastete Fläche

$A_0$  Bezugsfläche

$Q_k$  charakteristischer Wert einer veränderlichen Einzellast

*Kleine lateinische Buchstaben*

$g_k$  Gewicht je Einheitsfläche oder Einheitslänge

$n$  Anzahl von Stockwerken

$q_k$  charakteristischer Wert einer gleichförmig verteilten Belastung oder Linienlast

*Kleine griechische Buchstaben*

$\alpha_A$  Abminderungsbeiwert

$\alpha_n$  Abminderungsbeiwert

$\gamma$  Wichte

$\varphi$  dynamischer Vergrößerungsfaktor

$\psi_0$  Kombinationsbeiwert, siehe Tabelle A.1.1 in EN 1990

$\phi$  Böschungswinkel (in Grad)

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

## **2 Einteilung der Einwirkungen**

### **2.1 Eigengewicht**

(1) Das Eigengewicht eines Bauwerks gilt als ständige ortsfeste Einwirkung, siehe EN 1990, 1.5.3 und 4.1.1.

(2) Wenn das Eigengewicht mit der Zeit veränderlich ist, sollte es mit dem oberen und unteren charakteristischen Wert berücksichtigt werden (siehe EN 1990, 4.1.2). Wenn jedoch das Eigengewicht eine freie Einwirkung ist (z. B. bei versetzbaren Trennwänden, siehe Abschnitt 6.3.1.2(8)), ist dieses als zusätzliche Nutzlast zu behandeln.

ANMERKUNG Dies trifft vor allem zu, wenn ständige Einwirkungen günstige Wirkungen erzeugen.

(3)P Lasten aus Stoffen, die als Ballast wirken, sind als ständige Einwirkungen anzunehmen. Umverteilungen des Ballastes sind bei der Bemessung zu berücksichtigen, siehe 5.2.2(1) und 5.2.2(2).

(4)P Lasten aus Bodenaufschüttungen auf Dächern oder Terrassen sind als ständige Lasten zu betrachten.

(5) Im Hinblick auf 2.1(3)P und 2.1(4)P sollte die Bemessung die Schwankungen des Feuchtigkeitsgehaltes oder der Schütthöhe, die durch unkontrollierte Aufhäufungen während der Nutzungszeit des Tragwerks auftreten können, berücksichtigen.

ANMERKUNG Erddruckverteilungen können mit EN 1997 bestimmt werden.

### **2.2 Nutzlasten**

(1)P Soweit nicht anders in dieser Norm geregelt, sind Nutzlasten als veränderliche freie Einwirkungen anzusehen, siehe EN 1990, 1.5.3 und 4.1.1.

ANMERKUNG Für Nutzlasten von Brücken siehe EN 1991-2.

(2) Anpralllasten von Fahrzeugen oder außergewöhnlichen Lasten aus Maschinenbetrieb sind für außergewöhnliche Bemessungssituationen der EN 1991-1-7 zu entnehmen.

(3) Nutzlasten sind als quasi-statische Lasten anzusehen, siehe EN 1990, 1.5.3.13. Die Lastmodelle können dynamische Einflüsse einschließen, wenn keine Gefahr durch Resonanz besteht oder keine größeren dynamischen Auswirkungen am Tragwerk auftreten, siehe EN 1992 bis EN 1999. Wenn Resonanz infolge synchronisierter rhythmischer Bewegungen von Personen oder infolge Tanzen oder Springen zu erwarten ist, sollte für die spezielle dynamische Berechnung ein geeignetes Lastmodell bestimmt werden.

ANMERKUNG Das hierbei zu verwendende Verfahren kann im Nationalen Anhang angegeben werden.

(4) Bei Gabelstaplerbetrieb oder Hubschrauberlasten sind Zusatzbelastungen, die durch Massen- und Trägheitswirkungen aus zeitveränderlichen Abläufen entstehen, zu berücksichtigen. Diese Wirkungen werden durch einen dynamischen Vergrößerungsfaktor  $\varphi$ , mit dem die statischen Lastwerte zu multiplizieren sind, berücksichtigt, siehe Gleichung (6.3).

(5)P Einwirkungen, die wesentliche Beschleunigungen des Tragwerks oder seiner Teile hervorrufen, sind als dynamische Einwirkungen zu betrachten. Sie sind im Rahmen einer dynamischen Berechnung zu berücksichtigen.

### 3 Bemessungssituationen

#### 3.1 Allgemeines

(1)P Für jede nach EN 1990, 3.2 zu betrachtende Bemessungssituation sind die maßgebenden Eigengewichte und Nutzlasten zu bestimmen.

#### 3.2 Eigengewicht

(1) Das gesamte Eigengewicht der tragenden und nichttragenden Bauteile sollte in der Lastkombination als eine einzelne Einwirkung berücksichtigt werden.

ANMERKUNG Siehe EN 1990 Tabelle A.1.2(B) - Anmerkung 3.

(2) Wenn auf belasteten Flächen Bauteile oder nichttragende Bauteile hinzugefügt oder entfernt werden können, ist dies bei den ungünstigen Lastfällen zu berücksichtigen.

(3) Das Eigengewicht aus neuen Belägen oder Versorgungsleitungen, die erst nach der Ausführung eingebaut werden sollen, ist bei der Bemessung zu berücksichtigen, siehe 5.2.

(4)P Die Wasserstände sollten bei der maßgebenden Bemessungssituation berücksichtigt werden.

ANMERKUNG Siehe EN 1997.

(5) Bei der Bemessung von Bauwerken für die Lagerung von Schüttgütern ist die Herkunft und der Feuchtegehalt der Stoffe zu berücksichtigen.

ANMERKUNG Die Werte für die Wichten im Anhang A gelten für den trockenen Zustand.

#### 3.3 Nutzlasten

##### 3.3.1 Allgemeines

(1)P Sind für eine belastete Fläche unterschiedliche Nutzungsarten vorgesehen, so ist bei der Bemessung der ungünstigste Lastfall anzusetzen.

(2)P Wirken neben den Nutzlasten gleichzeitig andere veränderliche Einwirkungen (z. B. aus Wind, Schnee, Kranbetrieb oder Maschinenbetrieb) mit, so ist die Gesamtheit aller Nutzlasten, die bei dem Lastfall betrachtet werden, als eine einzige Einwirkung anzusehen.

(3) Wenn die Anzahl von Lastwechseln oder die Schwingungswirkungen Materialermüdung erzeugen können, sollte ein Ermüdungslast-Modell festgelegt werden.

(4) Bei schwingungsempfindlichen Tragwerken sollten, soweit erforderlich, dynamische Lastmodelle für die Nutzlasten angewendet werden. Die Vorgehensweise ist in EN 1990, 5.1.3 erläutert.

##### 3.3.2 Zusätzliche Regelungen für Hochbauten

(1) **[AC]** Auf Dächern (insbesondere auf Dächern der Kategorie H) müssen Nutzlasten nicht in Kombination mit Schneelasten und/oder Windeinwirkung angesetzt zu werden. **[AC]**

(2)P Wird die Nutzlast entsprechend EN 1990 als Begleiteinwirkung erfasst, so ist entweder nur  $\psi$  (EN 1990, Tabelle A.1.1) oder nur  $\alpha_n$  (6.3.1.2(11)) anzusetzen.

(3) Zur Bestimmung dynamischer Lasten aus Maschinenbetrieb siehe EN 1991-3.

(4) Die Nutzlasten für Gebrauchstauglichkeitsnachweise sollten abhängig von den Nutzungsbedingungen und den Anforderungen an das Verhalten des Tragwerks bestimmt werden.

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

## **4 Wichten für Baustoffe und Lagergüter**

### **4.1 Allgemeines**

(1) Die charakteristischen Werte für die Wichten von Baustoffen und Lagergütern sollten festgelegt werden. Als charakteristische Werte sollten Mittelwerte verwendet werden, siehe jedoch auch 4.1(2) und 4.1(3).

ANMERKUNG Die Werte im Anhang A für Wichte und Böschungswinkel stellen Mittelwerte dar. Wird ein Bereich angegeben, so ist vorausgesetzt, dass der Mittelwert stark von der Materialherkunft abhängig ist und deshalb für das jeweilige Projekt gewählt werden sollte.

(2) Für Stoffe, die nicht in den Tabellen des Anhanges A enthalten sind (z. B. neuartige Stoffe), sollte der charakteristische Wert der Wichte in Übereinstimmung mit EN 1990, 4.1.2 für das jeweilige Projekt bestimmt werden.

(3) Wenn die verwendeten Stoffe eine erhebliche Streuung ihrer Wichte je nach Herkunft, Wassergehalt usw. aufweisen, sollte der charakteristische Wert dieser Wichte nach EN 1990, 4.1.2 bestimmt werden.

(4) Werden die Wichten zuverlässig direkt bestimmt, dürfen diese Werte verwendet werden.

ANMERKUNG EN 1990, Anhang D kann hierzu verwendet werden.

## **5 Eigengewicht von Bauteilen**

### **5.1 Darstellung der Einwirkungen**

(1) Das Eigengewicht von Bauwerken sollte im Regelfall durch einen einheitlichen charakteristischen Wert angegeben werden und auf der Grundlage der Nennwerte der Abmessungen und der charakteristischen Werte der Wichten bestimmt werden.

(2) Das Eigengewicht von Bauwerken umfasst das Tragwerk und die nichttragenden Bauteile einschließlich der eingebauten Versorgungseinrichtungen und das Gewicht von Bodenaufschüttungen und Schotter.

(3) Nichttragende Bauteile umfassen:

- Dachabdeckungen;
- Oberflächenbeschichtungen und Abdeckungen;
- Zwischenwände und Ausfütterungen;
- Handläufe, Schutzplanken, Geländer und Schrammborde;
- Fassaden und Wandbekleidungen;
- Unterhängende Decken;
- Isolierungen;
- Brückenzubehör;
- ortsfeste Versorgungseinrichtungen, siehe 5.1(4).

ANMERKUNG Für feststehende Maschinen siehe EN 1991-3. Bei anderen industriellen Ausrüstungen (z. B. Safes) sind Herstellerangaben zu verwenden.

(4) Ortsfeste Versorgungseinrichtungen umfassen:

- Einrichtungen für Fahrstühle oder Rolltreppen;
- Heizungs-, Belüftungs- und Klimaanlage;
- elektrische Ausrüstungen;
- Versorgungsleitungen ohne Inhalt;
- Kabelführungen und Leitungen.

(5)P Lasten aus versetzbaren Trennwänden sind als Nutzlasten zu behandeln, siehe 5.2.2(2)P und 6.3.1.2(8).

## **5.2 Charakteristische Werte für das Eigengewicht**

### **5.2.1 Allgemeines**

(1)P Die Bestimmung der charakteristischen Werte des Eigengewichtes, der Abmessungen und Wichten ist nach EN 1990, 4.1.2 durchzuführen.

(2) Die Nennwerte der Abmessungen sollten den Zeichnungen entnommen werden.

### **5.2.2 Zusätzliche Festlegungen für Hochbauten**

(1) Bei vorgefertigten Bauteilen, z. B. für Deckenkonstruktionen, Fassaden oder abgehängte Decken, Fahrstühle oder Gebäudeausrüstungen dürfen Herstellerangaben verwendet werden.

(2)P Zur Berücksichtigung des Eigengewichts versetzbarer Trennwände ist eine gleichförmig verteilte Ersatzlast anzusetzen, die den Nutzlasten zugeschlagen wird, siehe 6.3.1.2(8).

### **5.2.3 Zusätzliche Festlegungen für Brücken**

(1) Für Stoffe, die sich während der Nutzung verdichten können, die gesättigt werden oder sonst ihre Eigenschaften ändern, z. B. Schotter auf Eisenbahnbrücken oder Verfüllungen über Durchlässen, sollte ein oberer oder ein unterer charakteristischer Wert für die Wichte berücksichtigt werden.

ANMERKUNG Geeignete Zahlenwerte dürfen im nationalen Anhang festgelegt werden.

(2) Die Nennhöhe des Schotterbettes von Eisenbahnbrücken sollte festgelegt werden. Die oberen und unteren charakteristischen Werte der Schotterbetthöhe sollten anhand einer Abweichung von  $\pm 30\%$  der Nennhöhe bestimmt werden.

ANMERKUNG Geeignete Zahlenwerte dürfen im nationalen Anhang festgelegt werden.

(3) Zur Bestimmung der oberen und unteren charakteristischen Werte des Eigengewichtes von Dichtungsschichten, Beschichtungen oder Fahrbahnbelägen auf Brücken ist eine Abweichung der wirklichen Dicken von der Nenndicke oder von anderen festgelegten Werten zu berücksichtigen. Wenn nicht anders geregelt, sollte diese Abweichung mit  $\pm 20\%$  angesetzt werden, wenn das nachträgliche Anbringen einer Beschichtung bereits vorgesehen wurde, und mit  $+40\%$  und  $-20\%$ , wenn eine solche Maßnahme vorab nicht geplant ist.

ANMERKUNG Geeignete Festlegungen dürfen im nationalen Anhang erfolgen.

(4) Bei der Bestimmung des Eigengewichtes von Kabeln, Rohrleitungen, und Versorgungsleitungen sollten die oberen und unteren charakteristischen Werte verwendet werden. Wenn nicht anders geregelt, sollte eine Abweichung von  $\pm 20\%$  vom Mittelwert des Eigengewichts angesetzt werden.

ANMERKUNG Geeignete Festlegungen dürfen im nationalen Anhang erfolgen, siehe auch EN 1990 4.1.2(4).

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

- (5) Bei der Bestimmung des Eigengewichtes von anderen nicht tragenden Bauteilen wie
- Handläufe, Schutzplanken, Geländer, Schrammborde und anderem Brückenzubehör,
  - Anschlüsse und Befestigungen,
  - Aussparungen,

sollten als charakteristische Werte, soweit nicht anderweitig festgelegt, die Nennwerte verwendet werden.

**ANMERKUNG** Geeignete Festlegungen dürfen im nationalen Anhang erfolgen. Abhängig von der Ausbildung und dem Projekt dürfen Wassersackbildung und Wasserfüllungen von Hohlräumen berücksichtigt werden.

## **6 Nutzlasten im Hochbau**

### **6.1 Darstellung der Einwirkungen**

- (1) Die Nutzlasten im Hochbau hängen von der Art der Nutzung ab. Die Werte in diesem Abschnitt berücksichtigen:

- normale Nutzung durch Personen;
- Möbel und bewegliche Einrichtungsgegenstände (z. B. bewegliche Zwischenwände, Lagerung und Inhalt von Behältern);
- Fahrzeuge;
- seltene Ereignisse, z. B. Personenansammlung oder Zusammenrücken von Möbelstücken, Versetzen oder Stapeln von Einrichtungsgegenständen, die beim Umzug oder bei der Neueinrichtung auftreten können.

- (2) In diesem Teil werden die Nutzlasten als gleichmäßig verteilte Flächenlasten, als Streckenlasten, als Einzellasten oder als eine Kombination dieser Lasten dargestellt.

- (3) Zur Bestimmung der Nutzlasten sollten die Decken- und Dachflächen in Bauwerken entsprechend ihrer Nutzung in verschiedene Nutzungskategorien eingeteilt werden.

- (4) Schwere Ausrüstungen (wie z. B. Großküchen, Röntgengeräte, Heißwasserspeicher) sind nicht in den hier angegebenen Lasten enthalten. Lasten von schweren Ausrüstungen sind mit dem Bauherren und/oder der zuständigen Behörde festzulegen.

### **6.2 Lastanordnungen**

#### **6.2.1 Decken-, Bühnen- und Dachkonstruktionen**

- (1)P Für die Bemessung der Deckenkonstruktion eines Stockwerks oder der Dachkonstruktion ist die Nutzlast als freie Einwirkung in ungünstigster Stellung auf der Einflussfläche anzuordnen.

- (2) Haben auch Nutzlasten aus anderen Stockwerken Einfluss, dürfen diese als gleichmäßig verteilte (feste) Einwirkung angesetzt werden.

- (3)P Um eine örtliche Mindesttragfähigkeit der Deckenkonstruktion sicherzustellen, ist zusätzlich ein getrennter Nachweis mit einer Einzellast durchzuführen, die, soweit nicht anders geregelt, nicht mit der gleichmäßig verteilten Last und anderen variablen Einwirkungen kombiniert zu werden braucht.



(4) Die Nutzlast aus einer einzelnen Nutzungskategorie darf in Abhängigkeit von der belasteten Fläche für das zu bemessene Bauteil mit dem Abminderungsbeiwert  $\alpha_A$  entsprechend 6.3.1.2(10) abgemindert werden.

## **6.2.2 Stützen und Wände**

(1) **[AC]** Für die Bemessung von Stützen und Wänden sollten die Nutzlasten an allen ungünstigen Stellen angesetzt werden.

ANMERKUNG Der nationale Anhang darf weitere vereinfachende Regeln enthalten. Es wird empfohlen, dass die maximale Axialkraft unter der Annahme berechnet wird, dass die gesamten Nutzlasten gleichmäßig über die Deckenflächen der einzelnen Geschosse verteilt sind. **[AC]**

(2) Werden die Stützen und Wände durch Nutzlasten aus mehreren Stockwerken beansprucht, so dürfen die gesamten Nutzlasten mit dem Abminderungsbeiwert  $\alpha_n$  nach 6.3.1.2(11) und 3.3.1(2)P abgemindert werden.

## **6.3 Charakteristische Werte für Nutzlasten**

### **6.3.1 Wohnungen, Versammlungsräume, Geschäfts- und Verwaltungsräume**

#### **6.3.1.1 Nutzungskategorien**

(1)P Nutzungsflächen in Wohnungen, Versammlungsräumen, Geschäfts- und Verwaltungsräumen sind entsprechend ihrer Nutzung in Nutzungskategorien nach Tabelle 6.1 einzuteilen.

(2)P Unabhängig von der Nutzungskategorie der Flächen sind dynamische Effekte zusätzlich zu berücksichtigen, wenn die Art der Nutzung besondere dynamische Effekte erwarten lässt (siehe 2.2(3) und 2.2(4)).

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle 6.1 — Nutzungskategorien**

Kategorie	Nutzungsmerkmal	Beispiel
A	Wohnflächen	Räume in Wohngebäuden und -häusern, Stations- und Krankenzimmer in Krankenhäusern, Zimmer in Hotels und Herbergen, Küchen, Toiletten
B	Büroflächen	
C	Flächen mit Personenansammlungen (außer Kategorie A, B und D) <sup>a</sup>	<p><b>C1:</b> Flächen mit Tischen usw., z. B. in Schulen, Cafés, Restaurants, Speisesälen, Lesezimmern, Empfangsräumen.</p> <p><b>C2:</b> Flächen mit fester Bestuhlung, z. B. in Kirchen, Theatern, Kinos, Konferenzräumen, Vorlesungssälen, Versammlungshallen, Wartezimmern, Bahnhofswartesälen.</p> <p><b>C3:</b> Flächen ohne Hindernisse für die Beweglichkeit von Personen, z. B. in Museen, Ausstellungsräumen usw. sowie Zugangsflächen in öffentlichen Gebäuden und Verwaltungsgebäuden, Hotels, Krankenhäusern, Bahnhofshallen.</p> <p><b>C4:</b> Flächen mit möglichen körperlichen Aktivitäten von Personen, z. B. Tanzsäle, Turnsäle, Bühnen.</p> <p><b>C5:</b> Flächen mit möglichem Menschengedränge, z. B. in Gebäuden mit öffentlichen Veranstaltungen, wie Konzertsälen, Sporthallen mit Tribünen, Terrassen und Zugangsbereiche und Bahnsteige.</p>
D	Verkaufsflächen	<p><b>D1:</b> Flächen in Einzelhandelsgeschäften</p> <p><b>D2:</b> Flächen in Kaufhäusern</p>
<p><sup>a</sup> Es wird besonders bei C4 und C5 auf 6.3.1.1(2) hingewiesen. Bei Notwendigkeit dynamischer Nachweise siehe EN 1990. Für Kategorie E siehe Tabelle 6.3.</p> <p>ANMERKUNG 1 In Abhängigkeit von ihrer Nutzung können im nationalen Anhang und/oder durch Festlegung des Bauherren die Flächen, die als C2, C3 oder C4 eingestuft werden könnten, auch der Kategorie C5 zugeordnet werden.</p> <p>ANMERKUNG 2 Zu den Kategorien A, B, C1 bis C5 und D1 bis D2 können weitere Unterkategorien im nationalen Anhang festgelegt werden.</p> <p>ANMERKUNG 3 Für Flächen mit industrieller Nutzung oder Lagernutzung siehe Abschnitt 6.3.2.</p>		

### 6.3.1.2 Größe der Einwirkungen

(1)P Für die in Tabelle 6.1 angegebenen Nutzungskategorien sind für die Bemessung charakteristische Werte  $q_k$  (gleichmäßig verteilte Last) und  $Q_k$  (konzentrierte Einzellast) zu verwenden.

ANMERKUNG In Tabelle 6.2 werden die charakteristischen Werte  $q_k$  und  $Q_k$  angegeben. Wo Bereiche angegeben sind, kann der Wert im nationalen Anhang angegeben werden. Der unterstrichene Wert wird empfohlen.  $q_k$  ist für die Bestimmung der allgemeinen Schnittgrößen bestimmt, während durch  $Q_k$  örtliche Wirkungen erfasst werden. Der nationale Anhang kann für die Nutzung der Tabelle abweichende Bedingungen festlegen.

**Tabelle 6.2 — Nutzlasten auf Decken, Balkonen und Treppen im Hochbau**

Nutzungskategorien	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k$ kN
<b>Kategorie A</b>		
— Decken	1,5 bis <u>2,0</u>	<u>2,0</u> bis 3,0
— Treppen	<u>2,0</u> bis 4,0	<u>2,0</u> bis 4,0
— Balkone	<u>2,5</u> bis 4,0	<u>2,0</u> bis 3,0
<b>Kategorie B</b>	2,0 bis <u>3,0</u>	1,5 bis <u>4,5</u>
<b>Kategorie C</b>		
— C1	2,0 bis <u>3,0</u>	3,0 bis <u>4,0</u>
— C2	3,0 bis <u>4,0</u>	2,5 bis 7,0 ( <u>4,0</u> )
— C3	3,0 bis <u>5,0</u>	<u>4,0</u> bis 7,0
— C4	4,5 bis <u>5,0</u>	3,5 bis <u>7,0</u>
— C5	<u>5,0</u> bis 7,5	3,5 bis <u>4,5</u>
<b>Kategorie D</b>		
— D1	<u>4,0</u> bis 5,0	3,5 bis 7,0 ( <u>4,0</u> )
— D2	4,0 bis <u>5,0</u>	3,5 bis <u>7,0</u>

(2) Wenn erforderlich, sollten  $q_k$  und  $Q_k$  vergrößert werden (z. B. bei Treppen und Balkonen in Abhängigkeit von ihrer Nutzung und den Abmessungen).

(3) Für örtliche Nachweise sollte die Einzellast  $Q_k$  alleine ohne Zusammenwirken mit  $q_k$  verwendet werden.

(4) Für Hochregale und Hebebühnen sollten die Einzellasten  $Q_k$  im jeweiligen Einzelfall bestimmt werden, siehe 6.3.2.

(5)P Die Einzellast ist an jedem Punkt der Deckenkonstruktion, der Balkon- oder der Treppenkonstruktion anzusetzen. Die Aufstandsfläche ist der Nutzung und der Art der Deckenkonstruktion anzupassen.

ANMERKUNG In der Regel darf die Aufstandsfläche als Quadrat mit 50 mm Kantenlänge angesetzt werden. Siehe auch 6.3.4.2(4).

(6)P Vertikale Lasten infolge Gabelstaplerbetriebs sind nach 6.3.2.3 zu berücksichtigen.

(7)P Werden Decken durch mehrere Nutzungskategorien genutzt, so ist die jeweils ungünstigste Nutzungskategorie für die Bemessung der Bauteile zu Grunde zu legen (z. B. Kräfte oder Durchbiegung).

(8) Ist aufgrund der Deckenkonstruktion eine Querverteilung der Lasten möglich, darf das Eigengewicht versetzbarer Trennwände durch eine gleichförmig verteilte Flächenlast  $q_k$  berücksichtigt werden, die der Nutzlast nach Tabelle 6.2 zugeschlagen werden sollte. Diese gleichförmig verteilte Flächenlast darf in Abhängigkeit vom Eigengewicht der Zwischenwände wie folgt festgelegt werden:

— bei Eigengewicht der versetzbaren Trennwand  $\leq 1,0$  kN/m:  $q_k = 0,5$  kN/m<sup>2</sup>

—  $\boxed{AC}$  bei Eigengewicht der versetzbaren Trennwand  $> 1 \leq 2,0$  kN/m:  $q_k = 0,8$  kN/m<sup>2</sup>  $\boxed{AC}$

—  $\boxed{AC}$  bei Eigengewicht der versetzbaren Trennwand  $> 2 \leq 3,0$  kN/m:  $q_k = 1,2$  kN/m<sup>2</sup>  $\boxed{AC}$

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

(9) Für schwerere versetzbare Trennwände sollten die

— möglichen Standorte und Richtungen,

— Bauart der Decke

berücksichtigt werden.

(10) AC In Übereinstimmung mit 6.2.1(4) darf der Abminderungsbeiwert  $\alpha_A$  auf die Nutzlasten  $q_k$  für Deckenkonstruktionen (siehe Tabelle 6.2 und Absätze (8) und (9)) und für zugängliche Dachkonstruktionen der Kategorie I (siehe Tabelle 6.9) angewendet werden. AC

ANMERKUNG 1 Für die Nutzungskategorien A bis AC D AC wird ein Abminderungsbeiwert  $\alpha_A$  nach folgender Gleichung empfohlen:

$$\alpha_A = 5 / 7 \cdot \psi_0 + \frac{A_0}{A} \leq 1,0 \quad (6.1)$$

mit  $\alpha_A \geq 0,6$  für die Kategorien C und D

Dabei ist

$\psi_0$  Beiwert nach EN 1990, Anhang A.1, Tabelle A.1.1

$A_0$  10,0 m<sup>2</sup>

$A$  die belastete Einflussfläche

ANMERKUNG 2 Der nationale Anhang darf ein alternatives Verfahren angeben.

(11) Nach 6.2.2(2) darf die Belastung auf Stützen und Wände, die aus den Lasten der Nutzungskategorien A bis D nach Tabelle 6.1 in mehreren Stockwerken ermittelt wird, mit dem Abminderungsbeiwert  $\alpha_n$  multipliziert werden.

ANMERKUNG 1 Eine Empfehlung für den Wert  $\alpha_n$  ist

$$\alpha_n = \frac{2 + (n - 2) \psi_0}{n} \quad (6.2)$$

Dabei ist

$n$  Anzahl der Stockwerke ( $n > 2$ ) oberhalb der belasteten Stützen und Wände mit der gleichen Nutzungskategorie

$\psi_0$  Beiwert nach EN 1990, Anhang A.1, Tabelle A.1.1.

ANMERKUNG 2 Der nationale Anhang darf ein alternatives Verfahren angeben.

### 6.3.2 Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung

#### 6.3.2.1 Nutzungskategorien

(1)P Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung sind nach Tabelle 6.3 in zwei Kategorien zu unterteilen.

**Tabelle 6.3 — Kategorien für Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung**

Nutzungs-kategorien	Nutzungsmerkmale	Beispiele
<b>E1</b>	Flächen mit möglicher Stapelung von Gütern einschließlich Zugangsflächen	Lagerflächen einschließlich Lagerung von Büchern oder Akten.
<b>E2</b>	Industrielle Nutzung	

### 6.3.2.2 Größe der Einwirkungen

(1)P Für die in Tabelle 6.3 angegebenen Nutzungskategorien sind für die Bemessung charakteristische Werte  $q_k$  (gleichmäßig verteilte Last) und  $Q_k$  (konzentrierte Einzellast) zu verwenden.

ANMERKUNG In Tabelle 6.4 sind Empfehlungen für Zahlenwerte für  $q_k$  und  $Q_k$  angegeben. Die Zahlenwerte dürfen durch den nationalen Anhang oder bei einem bestimmten Bauprojekt entsprechend der Nutzung verändert werden (siehe Tabelle 6.3 und Anhang A).  $q_k$  ist für die Bestimmung der allgemeinen Schnittgrößen bestimmt, während durch  $Q_k$  örtlichen Wirkungen erfasst werden. Der nationale Anhang darf für die Nutzung der Tabelle 6.4 abweichende Bedingungen festlegen.

**Tabelle 6.4 — Nutzlasten auf Lagerflächen**

Nutzungskategorien	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k$ kN
Kategorie E1	7,5	7,0

(2)P Als charakteristischer Wert der Nutzlast ist der größte mögliche Wert, wenn notwendig unter Berücksichtigung dynamischer Wirkungen, anzunehmen. Die Lastanordnung ist so vorzusehen, dass sie den ungünstigsten Betriebsbedingungen entspricht.

ANMERKUNG Hinweise zu vorübergehenden Bemessungssituationen, die beim Einbau oder beim Auswechseln von Maschinen oder Produktionseinrichtungen usw. entstehen, sind in EN 1991-1-6 zu finden.

(3) Die charakteristischen Werte für vertikale Lasten auf Lagerflächen sollten mit den Wichten der Schüttgüter und den oberen Bemessungswerten für Schütthöhen ermittelt werden. Wenn Schüttgüter horizontale Lasten auf Wände usw. ausüben, sollten diese nach EN 1991-4 ermittelt werden.

ANMERKUNG Siehe Anhang A zu Wichten.

(4) Effekte aus dem Füll- und Leervorgang sollten berücksichtigt werden.

(5) Lasten auf Lagerflächen für Bücher oder Akten sollten anhand der Stellflächen und der Regalhöhen mit geeigneten Werten für die Wichten ermittelt werden.

(6) Die Lasten auf Industrieflächen sollten entsprechend vorgesehener Nutzung und den vorgesehenen Ausrüstungen ermittelt werden. Soweit Ausrüstungen wie Kräne, bewegliche Maschinen usw. eingebaut werden sollen, sollten die Lasten nach EN 1991-3 ermittelt werden.

(7) Einwirkungen aus Gabelstaplern und Transportfahrzeugen sollten als Einzellasten angesetzt werden, die zusammen mit den gleichförmig verteilten Lasten nach Tabelle 6.2, 6.4 und 6.8 anzusetzen sind.

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**6.3.2.3 Einwirkungen infolge von Gabelstaplern**

(1) Gabelstapler sollten abhängig vom Eigengewicht, den Abmessungen und den Stapellasten in 6 Klassen FL 1 bis FL 6 unterteilt werden, siehe Tabelle 6.5.

**Tabelle 6.5 — Abmessungen von Gabelstaplern nach FL-Klassen**

Gabelstapler Klasse	Eigengewicht (Netto) kN	Hublasten kN	Radabstand $a$ m	Fahrzeugbreite $b$ m	Fahrzeug- länge $l$ m
FL1	21	10	0,85	1,00	2,60
FL2	31	15	0,95	1,10	3,00
FL3	44	25	1,00	1,20	3,30
FL4	60	40	1,20	1,40	4,00
FL5	90	60	1,50	1,90	4,60
FL6	110	80	1,80	2,30	5,10

(2) Der statische Wert der Achslast  $Q_k$  eines Gabelstaplers ist abhängig von der Gabelstaplerklasse FL 1 bis FL 6 und sollte Tabelle 6.6 entnommen werden.

**Tabelle 6.6 — Achslasten von Gabelstaplern**

Gabelstaplerklasse	Achslast $Q_k$ kN
FL1	26
FL2	40
FL3	63
FL4	90
FL5	140
FL6	170

(3) Der statische Wert der senkrechte Achslast  $Q_k$  sollte mit dem dynamischen Vergrößerungsfaktor  $\varphi$  nach Ausdruck 6.3 vergrößert werden.

$$Q_{k,dyn} = \varphi \cdot Q_k \quad (6.3)$$

Dabei ist

$Q_{k,dyn}$  dynamischer charakteristischer Wert der Einwirkung,

$\varphi$  dynamischer Vergrößerungsfaktor,

$Q_k$  statischer charakteristischer Wert der Einwirkung.

(4) Der dynamische Vergrößerungsfaktor  $\varphi$  für Gabelstapler berücksichtigt die Trägheitswirkungen infolge Beschleunigung und Abbremsen der Stapellasten und sollte mit

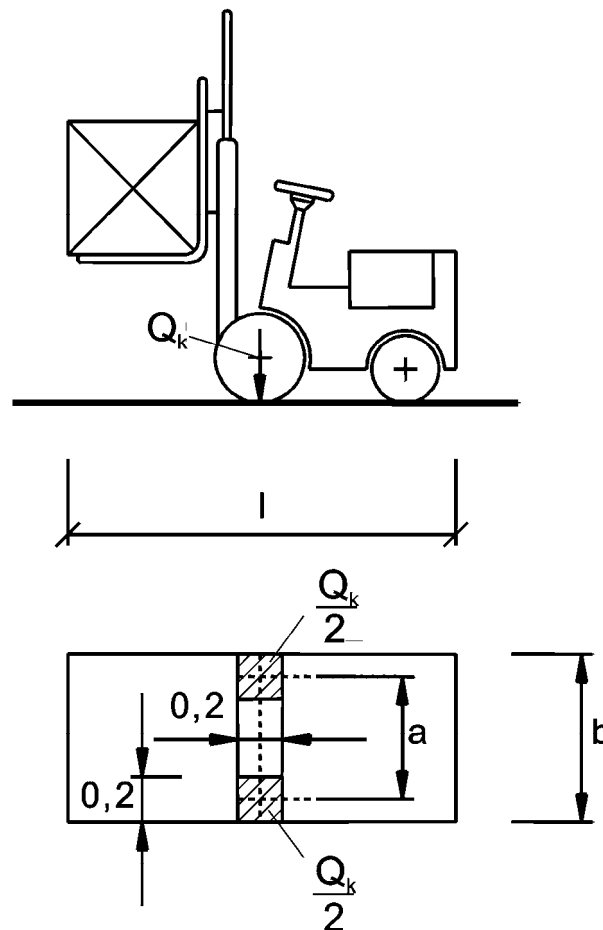
$$\varphi = 1,40 \quad \text{für Luftbereifung}$$

$$\varphi = 2,00 \quad \text{für Vollgummiräder}$$

angesetzt werden.

(5) Bei Gabelstaplern mit einem Netto-Eigengewicht größer als 110 kN sollten die Lasten anhand genauerer Untersuchungen ermittelt werden.

(6) Die vertikalen Achslasten  $Q_k$  und  $Q_{k,dyn}$  für Gabelstapler sind nach Bild 6.1 anzuordnen.



**Bild 6.1 — Abmessungen von Gabelstaplern**

(7) Die Horizontallasten aus Beschleunigung und Bremsen von Gabelstaplern können mit 30 % der vertikalen Achslast  $Q_k$  angesetzt werden.

ANMERKUNG Zusätzliche dynamische Vergrößerungsfaktoren brauchen nicht berücksichtigt zu werden.

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**6.3.2.4 Einwirkungen infolge von Transportfahrzeugen**

- (1) Die Einwirkungen aus Transportfahrzeugen, die sich frei oder schienengebunden auf Decken bewegen, sollten als Laststellungsmuster der Radlasten bestimmt werden.
- (2) Die statischen Werte der vertikalen Radlasten sollten als ständige Lasten  $G_K$  und veränderliche Nutzlasten  $Q_K$  angegeben werden. Die Spektren der Nutzlasten sollten für die Bestimmung der Kombinationsbeiwerte und Ermüdungslasten herangezogen werden.
- (3) Die vertikalen und horizontalen Radlasten sollten für den jeweiligen Einzelfall bestimmt werden.
- (4) Die Lastanordnung und die Abmessungen sollten für die Bemessung im jeweiligen Einzelfall bestimmt werden.

ANMERKUNG Lastmodelle nach EN 1991-2 dürfen verwendet werden, wenn zutreffend.

**6.3.2.5 Einwirkungen aus Ausrüstungen für die Bauwerksunterhaltung**

- (1) Die Lasten von Ausrüstungen für die Bauwerksunterhaltung sollten wie die Lasten von Transportfahrzeugen bestimmt werden (siehe 6.3.2.4).
- (2) Die Lastanordnung und Abmessungen sollten für die Bemessung im jeweiligen Einzelfall bestimmt werden.

**6.3.3 Parkhäuser und Bereiche mit Fahrzeugverkehr (Brücken sind ausgeschlossen)**

**6.3.3.1 Nutzungskategorien**

- (1)P Verkehrsflächen und Parkflächen in Gebäuden sind je nach Zugänglichkeit durch Fahrzeuge in zwei Kategorien nach Tabelle 6.7 einzuordnen.

**Tabelle 6.7 — Verkehrsflächen und Parkflächen in Gebäuden**

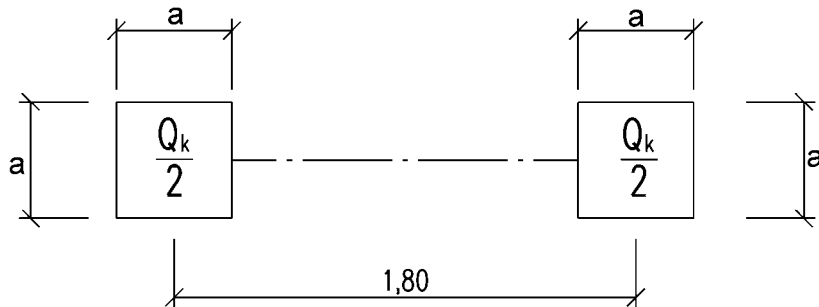
Nutzungskategorie	Nutzungsmerkmale	Beispiele
<b>F</b>	Verkehrs- und Parkflächen für leichte Fahrzeuge ( $\leq 30$ kN Gesamtgewicht und weniger als 8 Sitze außer Fahrersitz)	Parkhäuser, Garagen, Parkbühnen
<b>G</b>	Verkehrs- und Parkflächen für mittlere Fahrzeuge ( $> 30$ kN, $\leq 160$ kN Gesamtgewicht auf 2 Achsen)	Zufahrtsbereiche, Anlieferzonen; Feuerwehruzufahrten ( $\leq 160$ kN Fahrzeuggesamtgewicht)
ANMERKUNG 1 Der Zugang zu Flächen der Kategorie F sollte durch geeignete bauliche Maßnahmen begrenzt sein.		
ANMERKUNG 2 Flächen der Kategorie F und G sollten mit geeigneten Warningschildern gekennzeichnet sein.		

**6.3.3.2 Größe der Einwirkungen**

- (1) Das Lastmodell besteht aus einer Einzelachse mit der Lasthöhe  $Q_k$  und den Abmessungen nach Bild 6.2 und einer gleichförmig verteilten Flächenlast  $q_k$ . Die charakteristischen Werte  $Q_k$  und  $q_k$  sind in Tabelle 6.8 angegeben.



ANMERKUNG  $q_k$  ist für die Bestimmung der allgemeinen Schnittgrößen bestimmt, während durch  $Q_k$  örtliche Beanspruchungen erfasst werden. Der nationale Anhang darf abweichende Nutzungsbedingungen für Tabelle 6.8 festlegen.



ANMERKUNG Die Seitenlänge der quadratischen Auflastfläche beträgt 100 mm für die Nutzungskategorie F (siehe Tabelle 6.8) und 200 mm für die Nutzungskategorie G.

**Bild 6.2 — Abmessungen der Achslast**

**Tabelle 6.8 — Nutzlasten in Parkhäusern und in Bereichen mit Fahrzeugverkehr**

Nutzungskategorien	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k$ kN
Kategorie F Fahrzeuggesamtgewicht: $\leq 30$ kN	$q_k$	$Q_k$
Kategorie G $30 \text{ kN} < \text{Fahrzeuggesamtgewicht} \leq 160 \text{ kN}$	5,0	$Q_k$
ANMERKUNG 1 Für die Nutzungskategorie F kann ein Wert für $q_k$ zwischen 1,5 kN/m <sup>2</sup> bis <u>2,5</u> kN/m <sup>2</sup> gewählt werden und für $Q_k$ darf der Wert zwischen 10 kN bis <u>20</u> kN festgelegt werden.		
ANMERKUNG 2 Für die Nutzungskategorie G darf ein Wert für $Q_k$ zwischen 40 kN bis <u>90</u> kN gewählt werden.		
ANMERKUNG 3 Wo in den Anmerkungen 1 und 2 Bereiche angegeben sind, darf der Zahlenwert im nationalen Anhang festgelegt werden. Die unterstrichenen Werte werden empfohlen.		

(2) Die Achslast sollte mit quadratischen Radauflastflächen mit 100 mm Seitenlänge für die Kategorie F und 200 mm Seitenlänge für die Kategorie G angewendet werden, wobei die Achslast in ungünstigster Stellung angeordnet werden sollte.

### 6.3.4 Dachkonstruktionen

#### 6.3.4.1 Nutzungskategorien

(1)P Dachkonstruktionen sind abhängig von ihrer Zugänglichkeit in drei Kategorien nach Tabelle 6.9 einzuteilen.

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle 6.9 — Kategorien für Dachkonstruktionen**

Nutzungskategorien	Nutzungsmerkmale
<b>H</b>	Nicht zugängliche Dächer außer für übliche Unterhaltungs- und Instandsetzungsmaßnahmen
<b>I</b>	Zugängliche Dächer mit Nutzung nach den Nutzungskategorien A bis <b>AC</b> G <b>AC</b>
<b>K</b>	Zugängliche Dächer mit besonderer Nutzung, z. B. Hubschrauberlandeplätze

(2) Die Nutzlasten auf Dächern der Kategorien H sollten Tabelle 6.10 entnommen werden. Die Nutzlasten auf Dächern der Kategorie I sind in den Tabellen 6.2, 6.4 und 6.8 und entsprechend den Nutzungsmerkmalen angegeben.

(3) Die Lastannahmen für Dächer der Kategorie K, die für Hubschrauberlandungen vorgesehen sind, sollten entsprechend der Hubschrauberklassen HC nach Tabelle 6.11 festgelegt werden.

#### 6.3.4.2 Größe der Einwirkungen

(1) Die charakteristischen Werte  $q_k$  und  $Q_k$  für Dächer der Kategorie H sind in Tabelle 6.10 angegeben. Sie beziehen sich auf die Projektionsfläche des betrachteten Daches.

**Tabelle 6.10 — Nutzlasten auf Dachkonstruktionen der Kategorie H**

Nutzungskategorie	$q_k$	$Q_k$
<b>Kategorie H</b>	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k$ kN
<p>ANMERKUNG 1 Für die Nutzungskategorie H darf der Zahlenwert von <math>q_k</math> zwischen 0,00 kN/m<sup>2</sup> bis 1,00 kN/m<sup>2</sup> gewählt werden. Der Zahlenwert von <math>Q_k</math> darf im Bereich 0,9 kN bis 1,5 kN gewählt werden. Der nationale Anhang kann Zahlenwerte festlegen, wenn für die Zahlenwerte Bereiche angegeben sind. Es werden folgende Zahlenwerte empfohlen:  <math>q_k = 0,4 \text{ kN/m}^2</math>, <math>Q_k = 1,0 \text{ kN}</math></p> <p>ANMERKUNG 2 Der Zahlenwert von <math>q_k</math> darf im nationalen Anhang von der Dachneigung abhängig gemacht werden.</p> <p>ANMERKUNG 3 <math>q_k</math> darf auf eine Fläche A bezogen werden, die im nationalen Anhang festgelegt werden darf. Für diese Fläche wird eine Größe von 10 m<sup>2</sup> empfohlen.</p> <p>ANMERKUNG 4 Siehe auch 3.3.2(1)</p>		

(2) Die Mindestwerte in Tabelle 6.10 berücksichtigen keine unkontrollierte Anhäufung von Baumaterial, die bei Unterhaltungsarbeiten auftreten können.

ANMERKUNG Siehe auch EN 1999-1-6.

(3)P Für die Bemessung von Dachkonstruktionen sind die Einzellast  $Q_k$  und die gleichförmig verteilte Flächenlast  $q_k$  unabhängig voneinander getrennt anzusetzen.

(4) Dachabdeckungen, außer solche mit Blechen, sollten für eine Einzellast von 1,5 kN mit einer quadratischen Aufstandsfläche mit 50 mm Seitenlänge bemessen werden. Bei Dachabdeckungen mit profilierter oder unregelmäßiger Oberfläche darf bei der Anordnung der Einzellast  $Q_k$  die wirkliche Aufstandsfläche aus der vorgesehenen Lasteinleitung verwendet werden.

(5) Bei Dachkonstruktionen der Kategorie K sollten die Lasten aus Hubschrauberlandung nach Tabelle 6.11 bestimmt werden, wobei die dynamischen Vergrößerungsfaktoren nach 6.3.4.2(6) und Gleichung 6.3 zu ermitteln sind.

**Tabelle 6.11 — Nutzlasten auf Dachflächen der Kategorie K mit Hubschrauberlandemöglichkeit**

Hubschrauber- klasse	Abhebelast $Q$ des Hubschraubers	Abhebelast $Q_k$	Maße der Lastaufstandsfläche (m × m)
HC1	$Q \leq 20 \text{ kN}$	$Q_k = 20 \text{ kN}$	0,2 × 0,2
HC2	$20 \text{ kN} < Q \leq 60 \text{ kN}$	$Q_k = 60 \text{ kN}$	0,3 × 0,3

(6) Zur Berücksichtigung der Stoßeffekte ist auf die Abhebelast  $Q_k$  ein dynamischer Vergrößerungsfaktor  $\varphi = 1,40$  anzuwenden.

(7) Zugangsleitern und Zugangswege sind bei einer Dachneigung  $< 20^\circ$  mit Lasten nach Tabelle 6.10 zu belasten. Für Zugangswege, die Teil von ausgewiesenen Fluchtwegen sind, ist  $q_k$  nach Tabelle 6.2 zu bestimmen. Für Dienstwege ist ein Mindestwert der charakteristischen Last von  $Q_k = 1,5 \text{ kN}$  anzusetzen.

(8) Aufhängungen von Zwischendecken und ähnlichen Tragelementen sollten für folgende Lasten bemessen werden:

- a) ohne Zugänglichkeit: keine Nutzlasten
- b) mit Zugänglichkeit:  $0,25 \text{ kN/m}^2$  über die gesamte angehängte Fläche verteilt und eine Einzellast von  $0,9 \text{ kN}$  in ungünstigster Anordnung.

## 6.4 Horizontallasten auf Zwischenwände und Absturzsicherungen

(1) Die charakteristischen Werte der horizontalen Streckenlast  $q_k$ , die in Höhe von bis zu  $1,20 \text{ m}$  an Zwischenwänden anzusetzen ist, sollten der Tabelle 6.12 entnommen werden.

**ANMERKUNG** Die in Tabelle 6.12 angegebenen Zahlenwerte für  $q_k$  dürfen im Nationalen Anhang festgelegt werden. Die empfohlenen Werte sind unterstrichen. **AC**

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle 6.12 — Horizontale Lasten auf Zwischenwände und Absturzsicherungen**

Nutzungskategorie	$q_k$ kN/m
Kategorie A	$q_k$
Kategorie B und C1	$q_k$
Kategorie C2 – C4 und D	$q_k$
Kategorie C5	$q_k$
Kategorie E	$q_k$
Kategorie F	siehe Anhang B
Kategorie G	siehe Anhang B
<p>ANMERKUNG 1 Der Zahlenwert von <math>q_k</math> darf für die Nutzungskategorien A, B und C1 im Bereich von 0,2 kN/m bis 1,0 kN/m (<u>0,5</u> kN/m) gewählt werden.</p> <p>ANMERKUNG 2 Der Zahlenwert von <math>q_k</math> darf für die Nutzungskategorien C2 bis C4 und D im Bereich von 0,8 kN/m bis <u>1,0</u> kN/m gewählt werden.</p> <p>ANMERKUNG 3 Der Zahlenwert von <math>q_k</math> darf für die Nutzungskategorie C5 im Bereich von <u>3,0</u> kN/m bis 5,0 kN/m gewählt werden.</p> <p>ANMERKUNG 4 Der Zahlenwert von <math>q_k</math> darf für die Nutzungskategorie E im Bereich von 0,8 kN/m bis <u>2,0</u> kN/m gewählt werden. Für Flächen der Nutzungskategorie E hängen die horizontalen Lasten von der Nutzung ab. Daher ist der Wert für <math>q_k</math> als Minimalwert definiert und sollte in Abhängigkeit der spezifischen Nutzung überprüft werden.</p> <p>ANMERKUNG 5 Für die in den Anmerkungen 1, 2, 3 und 4 angegebenen Spannen darf der nationale Anhang Zahlenwerte festlegen. Die empfohlenen Zahlenwerte sind unterstrichen.</p> <p>ANMERKUNG 6 Der nationale Anhang darf zusätzliche Einzellasten <math>Q_k</math> und/oder Festlegungen zur Behandlung von hartem oder weichem Stoß angeben, die für rechnerische oder versuchsunterstützte Nachweise benötigt werden.</p>	

(2) Bei Flächen, auf denen in Verbindung mit öffentlichen Veranstaltungen Menschengedränge auftreten kann, z. B. bei Sportstadien, Tribünen, Bühnen, Versammlungs- und Konferenzräumen, sollte die horizontale Streckenlast nach Kategorie C5 festgelegt werden.

**Anhang A**  
(informativ)**Nennwerte für Wichten von Baustoffen und Nennwerte für Wichten und Böschungswinkel für Lagergüter****Tabelle A.1 — Baustoffe: Beton und Mörtel**

<b>Baustoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Beton</b> (siehe EN 206)	
Leichtbeton	
Rohdichteklasse LC 1,0	9,0 bis 10,0 <sup>a, b</sup>
Rohdichteklasse LC 1,2	10,0 bis 12,0 <sup>a, b</sup>
Rohdichteklasse LC 1,4	12,0 bis 14,0 <sup>a, b</sup>
Rohdichteklasse LC 1,6	14,0 bis 16,0 <sup>a, b</sup>
Rohdichteklasse LC 1,8	16,0 bis 18,0 <sup>a, b</sup>
Rohdichteklasse LC 2,0	18,0 bis 20,0 <sup>a, b</sup>
Normalbeton	24,0 <sup>a, b</sup>
Schwerbeton	> <sup>a, b</sup>
<b>Mörtel</b>	
Zementmörtel	19,0 bis 23,0
Gipsmörtel	12,0 bis 18,0
Kalkzementmörtel	18,0 bis 20,0
Kalkmörtel	12,0 bis 18,0
ANMERKUNG Siehe Abschnitt 4.	
<sup>a</sup> Erhöhung um 1kN/m <sup>3</sup> bei üblichem Bewehrungsgrad für Stahlbeton und Spannbeton.	
<sup>b</sup> Erhöhung um 1kN/m <sup>3</sup> als Frischbetonzuschlag.	

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.2 — Baustoffe: Mauerwerk**

Baustoffe	Wichte $\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]
<b>Steine</b> Mauerziegel Kalksandsteine Betonsteine Porenbetonsteine Formsteine Glassteine, hohl Terra-Cotta  Natursteine, siehe <b>AC</b> EN 771-6 <b>AC</b> Granit, Syenit, Prophy Basalt, Diorit, Gabbro Trachyt Basalt Grauwacke, Sandstein Dichter Kalkstein Kalkstein Tuffstein Gneis Schiefer	 siehe <b>AC</b> EN 771-1 <b>AC</b> siehe <b>AC</b> EN 771-2 <b>AC</b> siehe <b>AC</b> EN 771-3 <b>AC</b> siehe <b>AC</b> EN 771-4 <b>AC</b> siehe <b>AC</b> EN 771-5 <b>AC</b> siehe <b>AC</b> EN 1051 <b>AC</b> 21,0  27,0 bis 30,0 27,0 bis 31,0 26,0 24,0 21,0 bis 27,0 20,0 bis 29,0 20,0 20,0 30,0 28,0
ANMERKUNG    Siehe Abschnitt 4.	

Tabelle A.3 — Baustoffe: Holz und Holzwerkstoffe

Baustoffe	Wichte $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Holz</b> (Festigkeitsklassen, siehe EN 338)	
Festigkeitsklasse C14	3,5
Festigkeitsklasse C16	3,7
Festigkeitsklasse C18	3,8
Festigkeitsklasse C22	4,1
Festigkeitsklasse C24	4,2
Festigkeitsklasse C27	4,5
Festigkeitsklasse C30	4,6
Festigkeitsklasse C35	4,8
Festigkeitsklasse C40	5,0
Festigkeitsklasse D30	6,4
Festigkeitsklasse D35	6,7
Festigkeitsklasse D40	7,0
Festigkeitsklasse D50	7,8
Festigkeitsklasse D60	8,4
Festigkeitsklasse D70	10,8
<b>Brettschichtholz</b> (Festigkeitsklassen, siehe EN 1194)	
GL24h	3,7
GL28h	4,0
GL32h	4,2
GL36h	4,4
GL24c	3,5
GL28c	3,7
GL32c	4,0
GL36c	4,2
<b>Sperrholz:</b>	
Weichholz-Sperrholz	5,0
Birken-Sperrholz	7,0
Lamine und Tischlerplatten	4,5
<b>Spanplatten:</b>	
Spanplatten	7,0 bis 8,0
Zementgebundene Spanplatte	12,0
Sandwichplatten	7,0
<b>Holzfaserplatten:</b>	
Hartfaserplatten	10,0
Faserplatten mittlerer Dichte	8,0
Leichtfaserplatten	4,0
ANMERKUNG Siehe Abschnitt 4.	

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.4 — Baustoffe: Metalle**

<b>Baustoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Metalle</b>	
Aluminium	27,0
Messing	83,0 bis 85,0
Bronze	83,0 bis 85,0
Kupfer	87,0 bis 89,0
Gusseisen	71,0 bis 72,5
Schmiedeeisen	76,0
Blei	112,0 bis 114,0
Stahl	77,0 bis 78,5
Zink	71,0 bis 72,0

**Tabelle A.5 — Baustoffe: Weitere Stoffe**

<b>Baustoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Weitere Stoffe</b>	
Glas, gekörnt	22,0
Glasscheiben	25,0
<b>Kunststoffe:</b>	
Acrylscheiben	12,0
Polystyrol aufgeschäumt	0,3
Glasschaum	1,4
<b>AC</b> gestrichener Text <b>AC</b>	<b>AC</b> gestrichener Text <b>AC</b>





Tabelle A.6 — Baustoffe für Brücken

Baustoffe	Wichte $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Beläge von Straßenbrücken</b>	
Gussasphalt und Asphaltbeton	24,0 bis 25,0
Asphaltemastix	18,0 bis 22,0
Heißgewalzter Asphalt	23,0
<b>Schüttungen für Brücken</b>	
Sand trocken	15,0 bis 16,0 <sup>a</sup>
Schotter, Kies	15,0 bis 16,0 <sup>a</sup>
Gleisbettunterbau	18,5 bis 19,5
Splitt	13,5 bis 14,5 <sup>a</sup>
Bruchstein	20,5 bis 21,5
Lehm	18,5 bis 19,5
<b>Beläge für Eisenbahnbrücken</b>	
Betonschutzschicht	25,0
Normaler Schotter (z. B. Granit, Gneis, etc.)	20,0
Basaltschotter	26,0
	<b>Gewicht je Gleis und Länge<sup>b c</sup></b> $g_k$ kN/m
<b>Gleise mit Schotterbett</b>	
2 Schienen UIC60	1,2
Vorgespannte Betonschwellen mit Schienenbefestigung	4,8
Betonschwellen mit Stahlwinkelverbindern	—
Holzschwellen mit Schienenbefestigung	1,9
<b>Direkte Schienenbefestigung</b>	
2 Schienen UIC 60 mit Schienenbefestigung	1,7
2 Schienen UIC 60 mit Schienenbefestigung, Brückenträger und Schutzgeländer	4,9
ANMERKUNG 1 Die Werte für die Gleisgewichte sind auch außerhalb des Brückenbaus anwendbar.	
ANMERKUNG 2 Siehe Abschnitt 4.	
<sup>a</sup> wird in anderen Tabellen als Lagerstoff geführt. <sup>b</sup> Ohne Schotterbett. <sup>c</sup> Angenommener Abstand 600 mm.	

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.7 — Lagergüter: Baustoffe und Bauprodukte**

<b>Stoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>	<b>Böschungswinkel</b> $\phi$ °
<b>Gesteinskörnung</b> (siehe  EN 206  )		
für Leichtbeton	9,0 bis 20,0 <sup>a</sup>	30
für Normalbeton	20,0 bis 30,0	30
für Schwerbeton	> 30,0	30
<b>Kies und Sand</b> , Schüttung	15,0 bis 20,0	35
<b>Sand</b>	14,0 bis 19,0	30
<b>Hochofenschlacke</b>		
Stücke	17,0	40
gekörnt	12,0	30
Hüttenbims	9,0	35
<b>Ziegelsplitt</b> , gemahlene oder gebrochene Ziegel	15,0	35
<b>Vermiculit</b>		
Blähglimmer als Zuschlag für Beton	1,0	—
Glimmer	6,0 bis 9,0	—
<b>Bentonit</b>		
lose	8,0	40
gerüttelt	11,0	—
<b>Zement</b>		
geschüttet	16,0	28
in Säcken	15,0	—
<b>Flugasche</b>	10,0 bis 14,0	25
<b>Glas</b> in Scheiben	25,0	—
<b>Gips</b> , gemahlen	15,0	25
<b>Braunkohlenfilterasche</b>	15,0	20
<b>Kalkstein</b>	13,0	25
<b>Kalk</b> , gemahlen	13,0	25 bis 27
<b>Magnesit</b> , gemahlen	12,0	—
<b>Kunststoffe</b>		
Polyäthylen, Polystyrol als Granulat	6,4	30
Polyvinylchlorid, gemahlen	5,9	40
Polyesterharze	11,8	—
Leimharze	13,0	—
<b>Süßwasser</b>	10,0	—
ANMERKUNG    Siehe Abschnitt 4.		
<sup>a</sup> Zu Dichteklassen für Leichtbeton, siehe Tabelle A.1.		

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.8 — Lagergüter: Landwirtschaft**

<b>Stoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>	<b>Böschungswinkel</b> $\phi$
<b>Naturdünger</b>		
Mist (mindestens 60 % Feststoffe)	7,8	—
Mist (mit trockenem Stroh)	9,3	45
Trockener Geflügelmist	6,9	45
Jauche (maximal 20% Feststoffe)	10,8	—
<b>Kunstdünger</b>		
NPK – Düngemittel, gekörnt	8,0 bis 12,0	25
Thomasmehl	13,7	35
Phosphat, gekörnt	10,0 bis 16,0	30
Kalisulfat	12,0 bis 16,0	28
Harnstoffe	7,0 bis 8,0	24
<b>Trockenfutter, grün, lose gehäuft</b>	3,5 bis 4,5	—
<b>Getreide</b>		
Ungemahlen ( $\leq 14\%$ Feuchtigkeitsgehalt, falls nicht anders angegeben)		
Allgemein	7,8	30
Gerste	7,0	30
Braugerste (feucht)	8,8	—
Grassamen	3,4	30
Mais, geschüttet	7,4	30
Mais in Säcken	5,0	—
Hafer	5,0	30
Rübsamen	6,4	25
Roggen	7,0	30
Weizen, geschüttet	7,8	30
Weizen in Säcken	7,5	—
<b>Gras-Würfel</b>	7,8	40
<b>Heu</b>		
(in Ballen)	1,0 bis 3,0	—
(gewalzte Ballen)	6,0 bis 7,0	—
<b>Häute und Felle</b>	8,0 bis 9,0	—
<b>Hopfen</b>	1,0 bis 2,0	25
<b>Malz</b>	4,0 bis 6,0	20
<b>Mehl</b>		
grob gemahlen	7,0	45
Würfel	7,0	40
<b>Torf</b>		
Trocken, lose, geschüttet	1,0	35
Trocken, in Ballen komprimiert	5,0	—
Feucht	9,5	—
<b>Silofutter</b>	5,0 bis 10,0	—
<b>Stroh</b>		
lose (trocken)	0,7	—
in Ballen	1,5	—
<b>Tabak in Ballen</b>	3,5 bis 5,0	—
<b>Wolle</b>		
Lose	3,0	—
in Ballen	7,0 bis 13,0	—
<b>ANMERKUNG</b> Siehe Abschnitt 4.		

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.9 — Lagergüter: Nahrungsmittel**

<b>Stoffe</b>	<b>Wichte</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>	<b>Böschungswinkel</b> $\phi$
<b>Eier</b> , in Behältern	4,0 bis 5,0	—
<b>Mehl</b>		
lose	6,0	25
verpackt	5,0	—
<b>Obst und Früchte</b>		
Äpfel	<span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span> <span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span>	<span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span> <span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span>
lose	8,3	30
in Kisten	6,5	—
Kirschen	7,8	—
Birnen	5,9	—
Himbeeren, in Schalen	2,0	—
Erdbeeren, in Schalen	1,2	—
Tomaten	6,8	—
<b>Zucker</b>		
lose, geschüttet	<span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span> 7,8 bis 10 <span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span>	35
dicht, verpackt	16,0	—
<b>Gemüse, grün</b>		
Kohl	4,0	—
Salat	5,0	—
<b>Hülsenfrüchte</b>		
Bohnen	8,1	35
Allgemein	7,4	30
Sojabohnen	7,8	—
<span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span> gestrichener Text <span style="border: 1px solid black; padding: 0 2px;">AC</span>		
<b>Wurzelgemüse</b>		
Allgemein	8,8	—
Rote Beete	7,4	40
Möhren	7,8	35
Zwiebeln	7	35
Rüben	7	35
<b>Kartoffeln</b>		
lose	7,6	35
in Kisten	4,4	—
<b>Zuckerrüben</b>		
Trockenschnitzel	2,9	35
roh	7,6	—
Nassschnitzel	10,0	—
ANMERKUNG    Siehe Abschnitt 4.		

Tabelle A.10 — Lagergüter: Flüssigkeiten

Stoffe	Wichten $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>
<b>Getränke</b>	
Bier	10,0
Milch	10,0
Süßwasser	10,0
Wein	10,0
<b>Pflanzenöle</b>	
Rizinusöl	9,3
Glyzerin	12,3
Leinöl	9,2
Olivenöl	8,8
<b>Organische Flüssigkeiten und Säuren</b>	
Alkohol	7,8
Äther	7,4
Salzsäure 40%-ig (Massenanteil)	11,8
Brennspiritus	7,8
Salpetersäure 91%-ig (Massenanteil)	14,7
Schwefelsäure 30%-ig (Massenanteil)	13,7
Schwefelsäure 87%-ig (Massenanteil)	17,7
Terpentin	8,3
<b>Kohlenwasserstoffe</b>	
Anilin	9,8
Benzol	8,8
Steinkohleteer	10,8 bis 12,8
Kreosot	10,8
Naphtha	7,8
Paraffin	8,3
Leichtbenzin	6,9
Erdöl	9,8 bis 12,8
Dieselöl	8,3
Heizöl	7,8 bis 9,8
Schweröl	12,3
Schmieröl	8,8
Benzin, als Kraftstoff	7,4
Flüssiggas	
Butangas	5,7
Propangas	5,0
<b>Weitere Flüssigkeiten</b>	
Quecksilber	133
Bleimennige	59
Bleiweiß in Öl	38
Schlamm (Volumenanteil über 50% Wasser)	10,8
ANMERKUNG Siehe Abschnitt 4.	

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Tabelle A.11 — Lagergüter: Feste Brennstoffe**

<b>Stoffe</b>	<b>Wichten</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>	<b>Böschungswinkel</b> $\phi$ °
<b>Holzkohle</b>		
luftefüllt	4	—
luftfrei	15	—
<b>Steinkohle</b>		
Pressbriketts, geschüttet	8	35
Pressbriketts, gestapelt	13	—
Eierbriketts	8,3	30
Steinkohle als Rohkohle, grubenfeucht	10	35
Kohle gewaschen	12	—
Steinkohle als Staubkohle	7	25
Koks	4,0 bis 6,5	35 bis 45
Mittelgut im Steinbruch	12,3	35
Waschberge im Zechenbetrieb	13,7	35
andere Kohlensorten	8,3	30 bis 35
<b>Brennholz</b>	5,4	45
<b>Braunkohle</b>		30
Briketts, geschüttet	7,8	—
Briketts, gestapelt	12,8	30 bis 40
erdfeucht	9,8	35
trocken	7,8	25 bis 40
Staub	4,9	40
Braunkohlenschwelkoks	9,8	
<b>Torf</b>		
schwarz, getrocknet, dicht verpackt	6 bis 9	—
schwarz, getrocknet, lose gekippt	3 bis 6	45
ANMERKUNG Siehe Abschnitt 4.		

**Tabelle A.12 — Lagergüter: Industrielle und allgemeine Güter**

<b>Stoffe</b>	<b>Wichten</b> $\gamma$ kN/m <sup>3</sup>	<b>Böschungs- winkel</b> $\phi$ °
<b>Bücher und Akten</b>		
Bücher und Akten, dicht gelagert	6,0 8,5	— —
<b>Regale und Schränke</b>	6,0	—
<b>Kleidungsstücke und Stoffe,</b> gebündelt	11,0	—
<b>Eis in Stücken</b>	8,5	—
<b>Leder, gestapelt</b>	10,0	—
<b>Papier</b>		
in Rollen	15,0	—
gestapelt	11,0	—
<b>Gummi</b>	10,0 bis 17,0	—
<b>Steinsalz</b>	22,0	45
<b>Salz</b>	12,0	40
<b>Sägespäne</b>		
trocken, in Säcken	3,0	—
trocken, lose	2,5	45
feucht, lose	5,0	45
<b>Teer, Bitumen</b>	14,0	—
ANMERKUNG Siehe Abschnitt 4.		

**DIN EN 1991-1-1:2010-12**  
**EN 1991-1-1:2002 + AC:2009 (D)**

**Anhang B**  
**(informativ)**

**Absturzsicherung und Schutzplanken für Parkhäuser**

B(1) Absturzsicherungen und Schutzplanken in Parkhäuser sollten für horizontale Lasten nach B(2) bemessen werden.

B(2) Die horizontale charakteristische Last  $F$  (kN) darf über eine Länge von 1,50 m verteilt an jeder Stelle senkrecht auf der Absturzsicherungen angesetzt werden und ist:

$$F = 0,5 \, m v^2 / (\delta_c + \delta_b) \quad (\text{B.1})$$

Dabei ist

$m$  Gesamtmasse des Fahrzeugs (kg);

$v$  Aufprallgeschwindigkeit des Fahrzeugs (m/s) senkrecht zu der Absturzsicherung;

$\delta_c$  Verformung des Fahrzeugs (mm);

$\delta_b$  Verformung der Absturzsicherung (mm).

B(3) Wurde das Parkhaus für eine maximale Fahrzeuggesamtmasse von 2 500 kg ausgelegt, dürfen die folgenden Annahmen für die Bestimmung der Anpralllast gemacht werden:

$$m = 1\,500 \text{ kg}$$

$$v = 4,5 \text{ m/s}$$

$$\delta_c = 100 \text{ mm (soweit keine besseren Werte vorliegen)}$$

Für eine starre Absturzsicherung mit  $\delta_b = 0$  ist somit  $F = 150 \text{ kN}$  bei einer Gesamtfahrzeugmasse von 2 500 kg.

B(4) Wurde das Parkhaus für eine maximale Fahrzeugmasse von über 2 500 kg bemessen, können folgende Annahmen für die Bestimmung der charakteristischen Kraft  $F$  getroffen werden:

$m$  = wirkliche Massen, für die das Parkhaus bemessen wurde (kg);

$$v = 4,5 \text{ m/s};$$

$$\delta_c = 100 \text{ mm (soweit keine besseren Werte vorliegen)}.$$

B(5) Die Kraft, die nach B(3) oder B(4) bestimmt wird, darf in Höhe der Stoßstange angesetzt werden. Bei Parkhäusern für Fahrzeuge mit maximalen Massen von 2 500 kg darf die Höhe mit 375 mm über dem Boden angenommen werden.

B(6) Absturzsicherungen an Zufahrtsrampen in Parkhäusern sind für 50 % der Last  $F$  nach B(3) oder B(4) zu bemessen. Die Last ist 610 mm über der Rampe anzunehmen.

B(7) Absturzsicherungen gegenüber geraden Abfahrtrampen mit über 20 m Länge sind für den doppelten Wert der Last  $F$  nach B(3) zu bemessen, wobei die Last 610 mm oberhalb der Rampe anzusetzen ist.



## **Literaturhinweise**

ISO 2394, *General principles on reliability for structures*

ISO 3898, *Bases for design of structures — Notations — General symbols*

ISO 8930, *General principles on reliability for structures — List of equivalent terms Trilingual edition*



**DIN EN 1991-1-1/NA**

ICS 91.010.30

Mit DIN EN 1991-1-1:2010-12  
Ersatz für  
DIN 1055-1:2002-06 und  
DIN 1055-3:2006-03

**Nationaler Anhang –  
National festgelegte Parameter –  
Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke –  
Teil 1-1: Allgemeine Einwirkungen auf Tragwerke – Wichten,  
Eigengewicht und Nutzlasten im Hochbau**

National Annex –  
Nationally determined parameters –  
Eurocode 1: Actions on structures –  
Part 1-1: General actions – Densities, self-weight, imposed loads for buildings

Annexe Nationale –  
Paramètres déterminés au plan national –  
Eurocode 1: Actions sur les structures –  
Partie 1-1: Actions générales – Poids volumiques, poids propres,  
charges d'exploitation bâtiments

Gesamtumfang 23 Seiten

Normenausschuss Bauwesen (NABau) im DIN

## DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12

### Vorwort

Dieses Dokument wurde vom NA 005-51-02 AA „Einwirkungen auf Bauten (Sp CEN/TC 250/SC 1)“ erstellt.

Dieses Dokument bildet den Nationalen Anhang zu DIN EN 1991-1-1:2010-12, *Eurocode 1: Einwirkungen auf Tragwerke — Teil 1-1: Allgemeine Einwirkungen auf Tragwerke - Wichten, Eigengewicht und Nutzlasten im Hochbau*.

Die Europäische Norm EN 1991-1-1 räumt die Möglichkeit ein, eine Reihe von sicherheitsrelevanten Parametern national festzulegen. Diese national festzulegenden Parameter (en: *Nationally determined parameters*, NDP) umfassen alternative Nachweisverfahren und Angaben einzelner Werte, sowie die Wahl von Klassen aus gegebenen Klassifizierungssystemen. Die entsprechenden Textstellen sind in der Europäischen Norm durch Hinweise auf die Möglichkeit nationaler Festlegungen gekennzeichnet. Eine Liste dieser Textstellen befindet sich im Unterabschnitt NA 2.1. Darüber hinaus enthält dieser Nationale Anhang ergänzende nicht widersprechende Angaben zur Anwendung von DIN EN 1991-1-1:2010-12 (en: *non-contradictory complementary information*, NCI).

Dieser Nationale Anhang ist Bestandteil von DIN EN 1991-1-1:2010-12.

DIN EN 1991-1-1:2010-12 und dieser Nationale Anhang DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12 ersetzen DIN 1055-1:2002-06 und DIN 1055-3:2006-03.

### Änderungen

Gegenüber DIN 1055-1:2002-06 und DIN 1055-3:2006-03 wurden folgende Änderungen vorgenommen:

- a) Übernahme der Regelungen aus DIN 1055-1:2002-06 und DIN 1055-3:2006-03 zur nationalen Anwendung von DIN EN 1991-1-1.

### Frühere Ausgaben

DIN 1055-1: 1934-08, 1937-08, 1940x-06, 1963-03, 1978-05, 1978-07, 2002-06  
DIN 1055-2: 1943-03  
DIN 1055-3: 1934x-08, 1951x-02, 1971-06, 2002-10, 2006-03

## **NA 1 Anwendungsbereich**

Dieser Nationale Anhang enthält nationale „Anweisungen und Angaben zu Einwirkungen für die Tragwerksplanung von Hochbauten und Ingenieurbauwerken einschließlich geotechnischer Gesichtspunkte bezüglich Wichten von Baustoffen und Lagergütern, Eigengewicht von Bauwerken und Nutzlasten im Hochbau“, die bei der Anwendung von DIN EN 1991-1-1:2010-12 in Deutschland zu berücksichtigen sind.

Dieser Nationale Anhang gilt nur in Verbindung mit DIN EN 1991-1-1:2010-12.

## **NA 2 Nationale Festlegungen zur Anwendung von DIN EN 1991-1-1:2010-12**

### **NA 2.1 Allgemeines**

DIN EN 1991-1-1:2010-12 weist an den folgenden Textstellen die Möglichkeit nationaler Festlegungen aus (NDP).

- 2.2(3)
- 5.2.3(1) bis 5.2.3(5)
- 6.3.1.1, Tabelle 6.1
- 6.3.1.2(1)P, Tabelle 6.2
- 6.3.1.2(10) und (11)
- 6.3.2.2(1)P, Tabelle 6.4
- 6.3.3.2(1), Tabelle 6.8
- 6.3.4.2, Tabelle 6.10
- 6.4(1) (Tabelle 6.12)

Darüber hinaus enthält NA 2.2 ergänzende nicht widersprechende Angaben zur Anwendung von DIN EN 1991-1-1:2010-12. Diese sind durch ein vorangestelltes „NCI“ gekennzeichnet.

- 1.2
- 2.1
- 3.3.1
- 6.3.1.2(8) und (9)
- 6.3.2.3
- 6.3.4.2
- 6.4
- Anhang NA.A

## **DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12**

### **NA 2.2 Nationale Festlegungen**

Die nachfolgende Nummerierung entspricht der Nummerierung von DIN EN 1991-1-1:2010-12 bzw. ergänzt diese.

## **2 Einteilung der Einwirkungen**

### **1.2 Normative Verweisungen**

#### **NCI zu 1.2**

NA DIN 1054:2010-12, *Baugrund — Sicherheitsnachweise im Erd und Grundbau — Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-1*

NA DIN 1072:1985-12, *Straßen- und Wegbrücken — Lastannahmen*

NA DIN-Fachbericht 101:2009-03, *Einwirkungen auf Brücken*

NA DAfStb-Heft 240, *Hilfsmittel zur Berechnung der Schnittgrößen und Formänderungen von Stahlbetontragwerken nach DIN 1045:1988-08*

### **2.1 Eigengewichte**

#### **NCI zu 2.1(3) P**

Die charakteristischen Werte der Eigenlasten des Tragwerks und von nicht tragenden Teilen des Bauwerks sind aus den Wichten bzw. Flächenlasten der Bauteile nach Anhang A zu ermitteln.

#### **NCI zu 2.1(5) P**

Bei der Bemessung von Bauteilen des Hochbaus sind die Eigenlasten von z. B. losen Kies- und Bodenschüttungen auf Dächern oder Decken als veränderliche Einwirkungen anzusetzen. Dies gilt insbesondere dann, wenn diese Einwirkungen z. B. infolge von Reparaturarbeiten vorübergehend entfernt werden können, und wenn sie sich auf die Standsicherheit des Bauwerks oder einzelner Teile des Tragwerks auswirken können.

### **2.2 Nutzlasten**

#### **NDP zu 2.2(3)**

Tragwerke, die durch Menschen zu Schwingungen angeregt werden können, sind entsprechend zu bemessen. Die Lasten dieser Norm gelten als vorwiegend ruhend.

### **3 Bemessungssituation**

#### **3.3 Nutzlasten**

##### **NCI zu 3.3.1**

*Der Abschnitt wird durch die folgenden Absätze ergänzt:*

(NA.5) In Gebäuden und baulichen Anlagen, die in die Kategorien E1.1 und E1.2 sowie E2.1 bis E2.5 eingeordnet werden, ist in jedem Raum die nach Tabelle 6.1DE bzw. Tabelle 6.4DE angenommene Nutzlast anzugeben.

(NA.6) Bei Decken, die von Personenfahrzeugen oder von Gabelstaplern befahren werden, ist an den Zufahrten die zulässige Gesamtlast (Summe von Eigengewicht und Nutzlast) anzugeben.

(NA.7) An den Zufahrten von Decken, die von schwereren Fahrzeugen befahren werden, ist die zulässige Gesamtlast des Fahrzeugs der entsprechenden Brückenklasse nach DIN 1072 anzugeben.

##### **NCI NA.3.3.3 Zusätzliche Regeln für Fahrzeugverkehr auf Hofkellerdecken und planmäßig befahrbare Deckenflächen**

(NA.1) Bei Hofkellerdecken und andere Decken, die planmäßig von Fahrzeugen befahren werden, gelten für die Lasten der Brückenklassen (16/16 bis 30/30) nach DIN 1072.

(NA.2) Hofkellerdecken, die nur im Brandfall von Feuerwehrfahrzeugen befahren werden, sind für die Brückenklasse 16/16 nach DIN 1072:1985-12, Tabelle 2, zu berechnen. Dabei ist jedoch nur ein Einzelfahrzeug in ungünstigster Stellung anzusetzen; auf den umliegenden Flächen ist die gleichmäßig verteilte Last der Hauptspur in Rechnung zu stellen. Der nach DIN 1072 geforderte Nachweis für eine einzelne Achslast von 110 kN darf entfallen. Die Nutzlast darf als vorwiegend ruhend eingestuft werden.

### **5 Eigengewicht von Bauteilen**

#### **5.2 Charakteristische Werte für das Eigengewicht**

##### **5.2.3 Zusätzliche Festlegungen für Brücken**

###### **NDP zu 5.2.3(1) bis 5.2.3(5)**

5.2.3 findet keine Anwendung; zusätzliche Festlegungen für Brücken sind dem DIN-Fachbericht 101:2009-03 bzw. DIN EN 1991-2 zu entnehmen.

## DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12

## 6 Nutzlasten im Hochbau

## 6.3 Charakteristische Werte für Nutzlasten

## 6.3.1.1 Nutzungskategorien

## NDP zu 6.3.1.1 und 6.3.1.2, Tabelle 6.1 und Tabelle 6.2

Tabelle 6.1 und Tabelle 6.2 sind durch die folgende Tabelle 6.1DE zu ersetzen:

Tabelle 6.1DE — Lotrechte Nutzlasten für Decken, Treppen und Balkone

Spalte	1		2	3	4	5
Zeile	Kategorie		Nutzung	Beispiele	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k^e$ kN
1	A	A1	Spitzböden	Für Wohnzwecke nicht geeigneter, aber zugänglicher Dachraum bis 1,80 m lichter Höhe	1,0	1,0
2		A2	Wohn- und Aufenthaltsräume	Decken mit ausreichender Querverteilung der Lasten, Räume und Flure in Wohngebäuden, Bettenräume in Krankenhäusern, Hotelzimmer einschl. zugehöriger Küchen und Bäder	1,5	—
3		A3		wie A2, aber ohne ausreichende Querverteilung der Lasten	2,0 <sup>c</sup>	1,0
4	B	B1	Büroflächen, Arbeitsflächen, Flure	Flure in Bürogebäuden, Büroflächen, Arztpraxen <b>ohne schweres Gerät</b> , Stationsräume, Aufenthaltsräume einschl. der Flure, Kleinviehställe	2,0	2,0
5		B2		Flure und Küchen in Krankenhäusern, Hotels, Altenheimen, Flure in Internaten usw.; Behandlungsräume <b>in Krankenhäusern</b> , einschl. Operationsräume ohne schweres Gerät; <b>Kellerräume in Wohngebäuden</b>	3,0	3,0
6		B3		Alle Beispiele von B1 u. B2, jedoch mit schwerem Gerät	5,0	4,0
7	C	C1	Räume, Versammlungsräume und Flächen, die der Ansammlung von Personen dienen können (mit Ausnahme von unter A, B, D und L festgelegten Kategorien).	Flächen mit Tischen; z. B. <b>Kindertagesstätten, Kinderkrippen</b> , Schulräume, Cafés, Restaurants, Speisesäle, Lesesäle, Empfangsräume, <b>Lehrerzimmer</b>	3,0	4,0
8		C2		Flächen mit fester Bestuhlung; z. B. Flächen in Kirchen, Theatern oder Kinos, Kongresssäle, Hörsäle, Wartesäle	4,0	4,0
9		C3		Frei begehbare Flächen; z. B. Museumsflächen, Ausstellungsflächen, Eingangsbereiche in öffentlichen Gebäuden, Hotels, nicht befahrbare Hofkellerdecken, <b>sowie die zur Nutzungskategorie C1 bis C3 gehörigen Flure</b>	5,0	4,0
10		C4		Sport- und Spielflächen; z. B. Tanzsäle, Sporthallen, Gymnastik- und Kraftsporträume, Bühnen	5,0	7,0
11		C5		Flächen für große Menschenansammlungen; z. B. in Gebäuden wie Konzertsäle, Terrassen und Eingangsbereiche sowie Tribünen mit fester Bestuhlung	5,0	4,0
12		C6		Flächen mit regelmäßiger Nutzung durch erhebliche Menschenansammlungen, Tribünen ohne feste Bestuhlung	7,5	10,0



Tabelle 6.1DE (fortgesetzt)

Spalte	1		2	3	4	5
Zeile	Kategorie		Nutzung	Beispiele	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k^e$ kN
13	<b>D</b>	D1	Verkaufsräume	Flächen von Verkaufsräumen bis 50 m <sup>2</sup> Grundfläche in Wohn-, Büro- und vergleichbaren Gebäuden	2,0	2,0
14		D2		Flächen in Einzelhandelsgeschäften und Warenhäusern	5,0	4,0
15		D3		Flächen wie D2, jedoch mit erhöhten Einzellasten infolge hoher Lagerregale	5,0	7,0
16	<b>E</b>	E1.1	Lager, Fabriken und Werkstätten, Ställe, Lagerräume und Zugänge	Flächen in Fabriken <sup>a</sup> und Werkstätten <sup>a</sup> mit leichtem Betrieb und Flächen in Großviehställen	5,0	4,0
17		E1.2		Allgemeine Lagerflächen, einschließlich Bibliotheken	6,0 <sup>b</sup>	7,0
18		E2.1		Flächen in Fabriken <sup>a</sup> und Werkstätten <sup>a</sup> mit mittlerem oder schwerem Betrieb	7,5 <sup>b</sup>	10,0
19	<b>T<sup>d</sup></b>	T1	Treppen und Treppenpodeste	Treppen und Treppenpodeste in Wohngebäuden, Bürogebäuden und von Arztpraxen ohne schweres Gerät	3,0	2,0
20		T2		Alle Treppen und Treppenpodeste, die nicht in T1 oder T3 eingeordnet werden können	5,0	2,0
21		T3		Zugänge und Treppen von Tribünen ohne feste Sitzplätze, die als Fluchtwege dienen	7,5	3,0
22	<b>Z<sup>d</sup></b>		Zugänge, Balkone und ähnliches	Dachterrassen, Laubengänge, Loggien usw., Balkone, Ausstiegspodeste	4,0	2,0

<sup>a</sup> Nutzlasten in Fabriken und Werkstätten gelten als vorwiegend ruhend. Im Einzelfall sind sich häufig wiederholende Lasten je nach Gegebenheit als nicht vorwiegend ruhende Lasten einzuordnen.

<sup>b</sup> Bei diesen Werten handelt es sich um Mindestwerte. In Fällen, in denen höhere Lasten vorherrschen, sind die höheren Lasten anzusetzen.

<sup>c</sup> Für die Weiterleitung der Lasten in Räumen mit Decken ohne ausreichende Querverteilung auf stützende Bauteile darf der angegebene Wert um 0,5 kN/m<sup>2</sup> abgemindert werden.

<sup>d</sup> Hinsichtlich der Einwirkungskombinationen sind die Einwirkungen der Nutzungskategorie des jeweiligen Gebäudes oder Gebäudeteils zuzuordnen.

<sup>e</sup> Falls der Nachweis der örtlichen Mindesttragfähigkeit erforderlich ist (z. B. bei Bauteilen ohne ausreichende Querverteilung der Lasten), so ist er mit den charakteristischen Werten für die Einzellast  $Q_k$  ohne Überlagerung mit der Flächenlast  $q_k$  zu führen. Die Aufstandsfläche für  $Q_k$  umfasst ein Quadrat mit einer Seitenlänge von 50 mm.

### 6.3.1.2 Größe der Einwirkungen

#### NCI zu 6.3.1.2 (8)

Statt eines genauen Nachweises darf der Einfluss leichter unbelasteter Trennwände bis zu einer Höchstlast von 5 kN/m Wandlänge durch einen gleichmäßig verteilten Zuschlag zur Nutzlast (Trennwandzuschlag) berücksichtigt werden. Ausgenommen sind Wände, die parallel zu den Balken von Decken ohne ausreichende Querverteilung stehen.

Als Zuschlag zur Nutzlast ist bei Wänden, die einschließlich des Putzes höchstens eine Last von 3 kN/m Wandlänge erbringen, mindestens 0,8 kN/m<sup>2</sup>, bei Wänden, die mehr als eine Last von 3 kN/m und von höchstens 5 kN/m Wandlänge erbringen, mindestens 1,2 kN/m<sup>2</sup> anzusetzen. Bei Nutzlasten von 5 kN/m<sup>2</sup> und mehr ist dieser Zuschlag nicht erforderlich.

Lasten infolge beweglicher Trennwände müssen als Nutzlast behandelt werden.

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****NDP zu 6.3.1.2 (10)**

*Absatz 6.3.1.2 (10) ist durch folgenden Wortlaut zu ersetzen:*

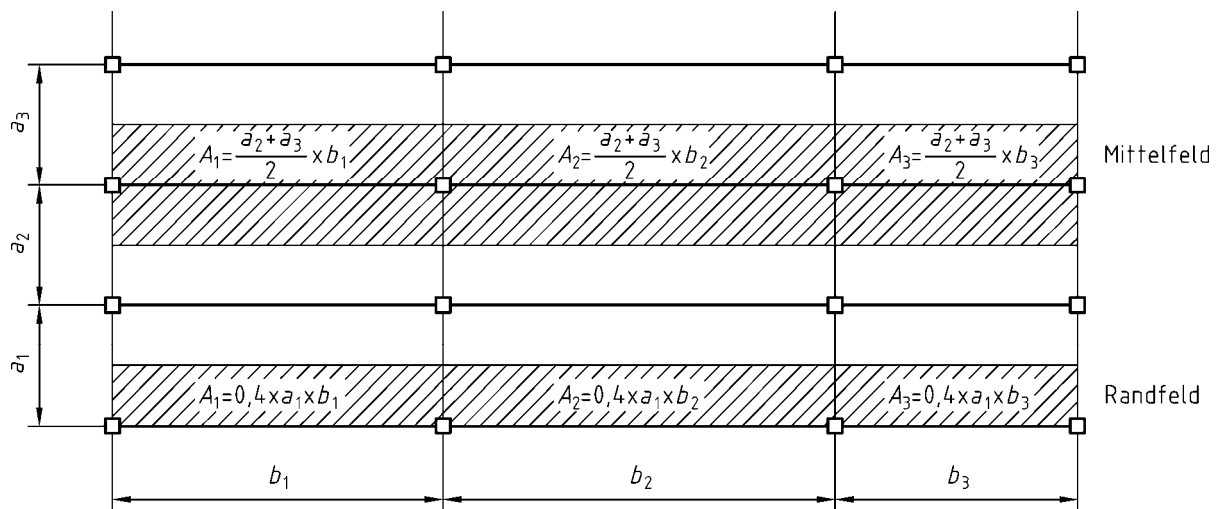
Für die Nutzungskategorien A, B und Z darf der Abminderungsbeiwert  $\alpha_A$  nach folgender Gleichung bestimmt werden:

$$\alpha_A = 0,5 + \frac{10}{A} \leq 1,0 \quad (\text{siehe Bild NA.1 bis Bild NA.3}) \quad (6.1a \text{ DE})$$

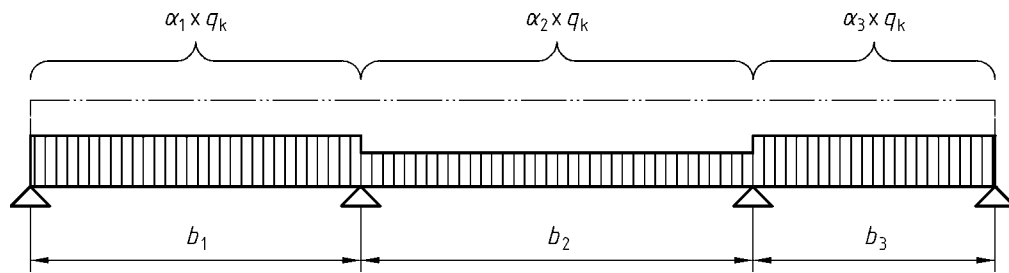
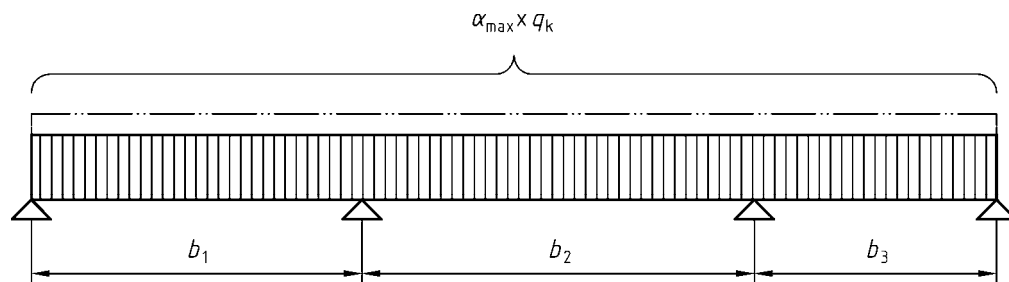
Dabei ist  $A$  die Einzugsfläche des sekundären Traggliedes in  $\text{m}^2$ .

Für die Nutzungskategorien C bis E1.1 darf der Abminderungsbeiwert  $\alpha_A$  nach folgender Gleichung bestimmt werden:

$$\alpha_A = 0,7 + \frac{10}{A} \leq 1,0 \quad (\text{siehe Bild NA.1 bis Bild NA.3}) \quad (6.1b \text{ DE})$$



**Bild NA.1 — Lasteinzugsflächen für die Schnittgrößenermittlung von Mittel und Randfeldern  
(hier  $A_2 > A_1 > A_3$ )**

Bild NA.2 — Lastabminderung mit feldweise unterschiedlichen  $a_i$ -Werten (hier  $a_3 > a_1 > a_2$ )Bild NA.3 — Lastabminderung mit einheitlichen  $a_i$ -Werten (hier vereinfacht  $a_{\max} = a_3$ )**NDP zu 6.3.1.2 (11)**

Wenn für die Bemessung der vertikalen Tragglieder Nutzlasten aus mehreren Stockwerken maßgebend sind, dürfen die Nutzlasten der Kategorien A bis D, E1.1, E1.2, E2.1 bis E2.5, T und Z mit dem folgenden Faktor  $\alpha_n$  abgemindert werden:

- a) Kategorie A bis D, Z:  $\alpha_n = 0,7 + 0,6/n$  (6.2 DE)
- b) Kategorie E1.1, E1.2, E2.1 bis E2.5 und T:  $\alpha_n = 1,0$

Dabei ist

$n$  die Anzahl der Stockwerke ( $n > 2$ ) oberhalb der belasteten Stützen und Wände mit der gleichen Nutzungskategorie.

Der Faktor  $\alpha_A$  darf für ein Bauteil nicht gleichzeitig mit dem Faktor  $\alpha_n$  angesetzt werden. Es darf aber der günstigere der beiden Werte angesetzt werden.

**6.3.2 Lagerflächen und Flächen für industrielle Nutzung****6.3.2.2 Größe der Einwirkungen****NDP zu 6.3.2.2(1)P, Tabelle 6.4**

Siehe hierzu 6.3.1.1, Tabelle 6.1DE, Zeilen 15, 16 und 17.

*Tabelle 6.4 ist durch die folgende Tabelle 6.4 DE zu ersetzen:*

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle 6.4DE — Nutzlasten auf Lagerflächen mit Gabelstaplern**

<b>Nutzungskategorien</b>		$q_k$ kN/m <sup>2</sup>	$Q_k$ kN
Kategorie E2.2	Lagerflächen, die mit Gabelstaplern der Klasse FL1 befahren werden	12,5	siehe Klasse FL1, Tabelle 6.6
Kategorie E2.3	Lagerflächen, die mit Gabelstaplern der Klasse FL2 befahren werden	15,0	siehe Klasse FL2, Tabelle 6.6
Kategorie E2.4	Lagerflächen, die mit Gabelstaplern der Klasse FL3 befahren werden	17,5	siehe Klasse FL3, Tabelle 6.6
Kategorie E2.5	Lagerflächen, die mit Gabelstaplern der Klasse FL4 bis FL6 befahren werden	20,0	siehe Klasse FL4 bis FL6, Tabelle 6.6

**6.3.2.3 Einwirkungen infolge Gabelstaplern****NCI zu 6.3.2.3**

*Die Absätze (3) und (4) sind durch folgenden Wortlaut zu ersetzen:*

(3) Der Schwingbeiwert beträgt  $\varphi = 1,4$ , sofern kein genauerer Nachweis geführt wird.

Für überschüttete Bauwerke ist  $\varphi = 1,4 - 0,1 \times h_{\ddot{u}} \geq 1,0$ . (6.3 DE)

Dabei ist

$h_{\ddot{u}}$  die Überschüttungshöhe, in m.

(4) Der Schwingbeiwert  $\varphi$  für Flächen nach 3.3.3 ist in DIN 1072 enthalten.

**6.3.3 Parkhäuser und Bereiche mit Fahrzeugverkehr (Brücken sind ausgeschlossen)****6.3.3.2 Größe der Einwirkungen****NDP zu 6.3.3.2 (1), Tabelle 6.8**

Tabelle 6.8 ist durch die folgende Tabelle 6.8DE zu ersetzen:

**Tabelle 6.8DE — Lotrechte Nutzlasten für Parkhäuser und Flächen mit Fahrzeugverkehr**

Spalte	1	2	3	4	5	6
Zeile	Kategorie	Nutzung	$A^b$ m <sup>2</sup>	$q_k$ kN/m <sup>2</sup>		$2 \times Q_K$ kN
1	F1	Verkehrs- und Parkflächen für leichte Fahrzeuge (Gesamtlast $\leq 30$ kN)	$\leq 20$	3,5	oder	20
2	F2		$> 20$	2,5	oder	20 <sup>a</sup>
3	F3	Zufahrtsrampen	$\leq 20$	5,0	oder	20
4	F4		$> 20$	3,5	oder	20 <sup>a</sup>

<sup>a</sup> In den Kategorien F2, und F4 können die Achslast ( $2 \times Q_K = 20$  kN) oder die Radlasten ( $Q_K = 10$  kN) für den Nachweis örtlicher Beanspruchungen (z. B. Querkraft am Auflager oder Durchstanzen unter einer Radlast) maßgebend werden. Für  $Q_K$  ist das Lastmodell gemäß Bild 6.2 aber mit einer Seitenlänge der quadratischen Aufstandsfläche von  $a = 200$  mm anzunehmen.

<sup>b</sup> Für einachsig gespannte Platten wird die Lasteinzugsfläche  $A$  als Produkt der Stützweite und der mitwirkenden Plattenbreite  $b_m$  für die Achslast ( $2 \times Q_K$ ) nach Bild 6.2 bestimmt. Die mitwirkende Plattenbreite  $b_m$  darf mit geeigneten Hilfsmitteln berechnet werden, z. B. nach Heft 240 des DAfStb. Für Bauteile, die die Lasten weiterleiten (z. B. Unterzüge, Stützen), wird die Lasteinzugsfläche nach Bild NA.1 bestimmt.

**6.3.4 Dachkonstruktionen****6.3.4.2 Größe der Einwirkungen****NDP zu 6.3.4.2, Tabelle 6.10**

Tabelle 6.10 ist durch die folgende Tabelle 6.10DE zu ersetzen:

**Tabelle 6.10DE — Nutzlasten für Dächer**

Spalte	1	2	3
Zeile	Kategorie	Nutzung	$Q_k$ kN
1	H	nicht begehbare Dächer, außer für übliche Erhaltungsmaßnahmen, Reparaturen	1,0

Eine Überlagerung der Einwirkungen nach Tabelle 6.10DE mit den Schneelasten ist nicht erforderlich, unabhängig, ob die Schneelast oder die Last der Kategorie H die Leiteinwirkung ist.

**NCI zu 6.3.4.2, Tabelle 6.11**

Tabelle 6.11 ist durch die folgende Tabelle 6.11DE zu ersetzen:

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle 6.11DE — Nutzlasten auf Dachflächen der Kategorie K mit Hubschrauberlandemöglichkeit**

Spalte	1		2	3	4
Zeile	Kategorie		Zulässiges Abfluggewicht t	Hubschrauber- Regellast $Q_k$ kN	Seitenlängen einer quadratischen Aufstandsfläche mm
1	HC <sup>a</sup>	HC1	3	30	200
2		HC2	6	60	300
3		HC3	12	120	300
<sup>a</sup> Die Einwirkungen sind wie diejenigen der Kategorie G zu kombinieren.					

In der Ebene der Start und Landefläche und des umgebenden Sicherheitsstreifens ist eine horizontale Nutzlast  $Q_k$  nach Tabelle 6.11 DE, Spalte 3, an der für den untersuchten Querschnitt eines Bauteils jeweils ungünstigsten Stelle anzunehmen

Außerdem sind die Bauteile auch für eine gleichmäßig verteilte Nutzlast von  $5 \text{ kN/m}^2$  mit Volllast der einzelnen Felder in ungünstigster Zusammenwirkung — feldweise veränderlich — zu berechnen. Der ungünstigste Wert ist maßgebend.

**NCI zu 6.3.4.2**

6.3.4.2 ist um die folgenden Absätze zu ergänzen:

(NA.9) Für Flächen von Begehungsstegen, die ausschließlich Rettungswege darstellen, ist ein Wert von  $q_k = 3,0 \text{ kN/m}^2$  anzusetzen.

(NA.10) Bei Dachlatten sind zwei Einzellasten von je  $0,5 \text{ kN}$  in den äußeren Viertelpunkten der Stützweite anzunehmen. Für hölzerne Dachlatten mit Querschnittsabmessungen, die sich erfahrungsgemäß bewährt haben, ist bei Sparrenabständen bis etwa  $1 \text{ m}$  kein Nachweis erforderlich.

(NA.11) Leichte Sprossen dürfen mit einer Einzellast von  $0,5 \text{ kN}$  in ungünstigster Stellung berechnet werden, wenn die Dächer nur mit Hilfe von Bohlen und Leitern begehbar sind.

**6.4 Horizontallasten auf Zwischenwände und Absturzsicherung****NDP zu 6.4 (1), Tabelle 6.12**

Die Absätze (1) und (2) sowie Tabelle 6.12 sind durch folgenden Wortlaut zu ersetzen:

(1) Für horizontale Nutzlasten  $q_k$  infolge von Personen auf Brüstungen, Geländer und andere Konstruktionen, die als Absperrung dienen, gilt Tabelle 6.12DE.

**Tabelle 6.12DE — Horizontale Lasten auf Zwischenwände und Absturzsicherungen**

Spalte	1	2
Zeile	Belastete Fläche nach Kategorie	Horizontale Nutzlast $q_k$ kN/m
1	A, B1, H, F1 <sup>b</sup> bis F4 <sup>b</sup> , T1, Z <sup>a</sup>	0,5
2	B2, B3, C1 bis C4, D, E1.1 <sup>c</sup> , E1.2 <sup>c</sup> , E2.1 <sup>c</sup> bis E2.5 <sup>c</sup> , FL1 <sup>b</sup> bis FL6 <sup>b</sup> , HC, T2, Z <sup>a</sup>	1,0
3	C5, C6, T3	2,0
<p><sup>a</sup> Für Kategorie Z ist die Zuordnung in Zeile 1 bzw. Zeile 2 entsprechend der zugehörigen maßgeblichen Nutzungskategorie nach Tabelle 6.1DE vorzunehmen.</p> <p><sup>b</sup> Anprall wird durch konstruktive Maßnahmen ausgeschlossen.</p> <p><sup>c</sup> Bei Flächen der Kategorie E1.1, E1.2, E2.1 bis E2.5, die nur zu Kontroll- und Wartungszwecken begangen werden, sind die Lasten in Abstimmung mit dem Bauherrn festzulegen, jedoch mindestens 0,5 kN/m.</p>		

(2) Die horizontalen Nutzlasten nach Tabelle 6.12 DE sind in Absturzrichtung in voller Höhe und in der Gegenrichtung mit 50 %, mindestens jedoch 0,5 kN/m, anzusetzen.

#### **NCI zu 6.4**

*Der Abschnitt ist um die folgenden Absätze zu ergänzen:*

(NA.3) Neben der vorgeschriebenen Windlast und etwaigen anderen waagrecht wirkenden Lasten sind zum Erzielen einer ausreichenden Längs- und Quersteifigkeit beliebig gerichtete Horizontallasten zu berücksichtigen.

(NA.4) Für Tribünenbauten und ähnliche Sitz- und Steheinrichtungen ist eine in Fußbodenhöhe angreifende Horizontallast von 1/20 der lotrechten Nutzlast anzusetzen.

(NA.5) Bei Gerüsten ist je Rüstlage eine angreifende Horizontallast von 1/100 aller zugehörigen lotrechten Lasten anzusetzen.

(NA.6) Zur Sicherung gegen Umkippen von Einbauten, die innerhalb von geschlossenen Bauwerken stehen und keiner Windbeanspruchung unterliegen, ist eine Horizontallast von 1/100 der Gesamtlast in Höhe des Schwerpunktes anzusetzen.

DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12

NCI

## Anhang NA.A

(informativ)

### Wichten und Flächenlasten

Tabelle A.12DE — Wichten und Böschungswinkel von gewerblichen und industriellen Lagerstoffen

Zeile	Gegenstand	Flächenlast kN/m <sup>2</sup>	Böschungswinkel
1	Eisenerz		
2	Raseneisenerz	14,0	40°
3	Brasilerz	39,0	40°
4	Fasern, Zellulose, in Ballen gepresst	12,0	0°
5	Faulschlamm		
6	bis 30 % Volumenanteil an Wasser	12,5	20°
7	über 50 % Volumenanteil an Wasser	11,0	0°
8	Fischmehl	8,0	45°
9	Holzspäne, lose geschüttet	2,0	45°
10	Holzwolle		
11	lose	1,5	45°
12	gepresst	4,5	—
13	Karbid in Stücken	9,0	30°
14	Kork, gepresst	3,0	—
15	Linoleum nach DIN EN 548, in Rollen	13,0	—
16	Porzellan oder Steingut, gestapelt	11,0	—
17	PVC - Beläge nach DIN EN 649, in Rollen	15,0	—
18	Soda		
19	geglüht	25,0	45°
20	kristallin	15,0	40°
21	Wolle, Baumwolle, gepresst, luftgetrocknet	13,0	—



Tabelle NA.A.13 — Wichten für Mauerwerk mit Normal-, Leicht- und Dünnbettmörtel

Rohdichte g/cm <sup>3</sup>	Wichte in kN/m <sup>3</sup> für Mauerwerk mit	
	Normalmörtel	Leicht- oder Dünnbettmörtel
0,31 bis 0,35	5,5	4,5
0,36 bis 0,40	6	5
0,41 bis 0,45	6,5	5,5
0,46 bis 0,50	7	6
0,51 bis 0,55	7,5	6,5
0,56 bis 0,60	8	7
0,61 bis 0,65	8,5	7,5
0,66 bis 0,70	9	8
0,71 bis 0,75	9,5	8,5
0,76 bis 0,80	10	9
0,81 bis 0,90	11	10
0,91 bis 1,00	12	11
1,01 bis 1,20	14	13
1,21 bis 1,40	16	15
1,41 bis 1,60	16	16
1,61 bis 1,80	18	18
1,81 bis 2,00	20	20
2,01 bis 2,20	22	22
2,21 bis 2,40	24	24

Tabelle NA.A.14 — Wichten für Bauplatten und Planbauplatten aus unbewehrtem Porenbeton nach DIN 4166

Zeile	Rohdichteklasse	Wichte <sup>a</sup> kN/m <sup>3</sup>
1	0,35	4,5
2	0,40	5,0
3	0,45	5,5
4	0,50	6,0
5	0,55	6,5
6	0,60	7,0
7	0,65	7,5
8	0,70	8,0
9	0,80	9,0

<sup>a</sup> Die Werte schließen den Fugenmörtel und die übliche Feuchte ein. Bei Verwendung von Leicht- und Dünnbettmörtel dürfen die charakteristischen Werte um 0,5 kN/m<sup>3</sup> vermindert werden.

Tabelle NA.A.15 — Wichten für Dach-, Wand- und Deckenplatten aus bewehrtem Porenbeton nach DIN 4223

Zeile	Rohdichteklasse	Wichte kN/m <sup>3</sup>
1	0,40	5,2
2	0,45	5,7
3	0,50	6,2
4	0,55	6,7
5	0,60	7,2
6	0,65	7,8
7	0,70	8,4
8	0,80	9,5

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle NA.A.16 — Flächenlasten für Gips-Wandbauplatten nach DIN EN 12859 und Gipskartonplatten nach DIN 18180**

Zeile	Gegenstand	Rohdichte- klasse	Flächenlast je cm Dicke kN/m <sup>2</sup>
1	Porengips – Wandbauplatten	0,7	0,07
2	Gips – Wandbauplatten	0,9	0,09
3	Gipskartonplatten	—	0,09

**Tabelle NA.A.17 — Flächenlasten für Putze ohne und mit Putzträgern**

Zeile	Gegenstand	Flächenlast kN/m <sup>2</sup>
1	Gipskalkputz	
2	auf Putzträgern (z. B. Ziegeldrahtgewebe, Streckmetall) bei 30 mm Mörteldicke	0,50
3	auf Holzwollegeleichtbauplatten mit einer Dicke von 15 mm und Mörtel mit einer Dicke von 20 mm	0,35
4	auf Holzwollegeleichtbauplatten mit einer Dicke von 25 mm dicken und Mörtel mit einer Dicke von 20 mm	0,45
5	Gipsputz, Dicke 15 mm	0,18
6	Kalk-, Kalkgips- und Gipssandmörtel, Dicke 20 mm	0,35
7	Kalkzementmörtel, Dicke 20 mm	0,40
8	Leichtputz nach DIN 18550-4:1993-08, Dicke 20 mm	0,30
9	Putz aus Putz- und Mauerbinder nach DIN 4211:1995-03, Dicke 20 mm	0,40
10	Rohrdeckenputz (Gips), Dicke 20 mm	0,30
11	Wärmedämmputzsystem (WDPS) Dämmputz,	
12	Dicke 20 mm	0,24
13	Dicke 60 mm	0,32
14	Dicke 100 mm	0,40
15	Wärmedämmbekleidung aus Kalkzementputz mit einer Dicke von 20 mm und Holzwollegeleichtbauplatten	
16	Plattendicke 15 mm	0,49
17	Plattendicke 50 mm	0,60
18	Plattendicke 100 mm	0,80
19	Wärmedämmverbundsystem (WDVS) aus 15 mm dickem bewehrtem Oberputz und Schaumkunststoff nach DIN V 18164-1:2002-01 und DIN 18164-2:2001-09 oder Faserdämmstoff nach DIN V 18165-1:2002-01 und DIN 18165-2:2001-09	0,30
20	Zementmörtel, Dicke 20 mm	0,42

Tabelle NA.A.18 — Flächenlasten von Fußboden- und Wandbelägen

Zeile	Gegenstand	Flächenlast je cm Dicke kN/m <sup>2</sup> /cm
1	Asphaltbeton	0,24
2	Asphaltmastix	0,18
3	Gussasphalt	0,23
4	Betonwerksteinplatten, Terrazzo, kunstharzgebundene Werksteinplatten	0,24
5	Estrich	
6	Calciumsulfatestrich (Anhydritestrich, Natur-, Kunst- und REA <sup>a</sup> – Gipsestrich)	0,22
7	Gipsestrich	0,20
8	Gussasphaltestrich	0,23
9	Industriestrich	0,24
10	Kunstharzestrich	0,22
11	Magnesiaestrich nach DIN 272 mit begehbaren Nutzschicht bei ein- oder mehrschichtiger Aus- führung	0,22
12	Unterschicht bei mehrschichtiger Ausführung	0,12
13	Zementestrich	0,22
14	Glasscheiben	0,25
15	Gummi	0,15
16	Keramische Wandfliesen (Steingut einschließlich Verlegemörtel)	0,19
17	Keramische Bodenfliesen (Steinzeug und Spaltplatten, einschließlich Verlegemörtel)	0,22
18	Kunststoff – Fußbodenbelag	0,15
19	Linoleum	0,13
20	Natursteinplatten (einschließlich Verlegemörtel)	0,30
21	Teppichboden	0,03
<sup>a</sup> Rauchgasentschwefelungsanlage		

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle NA.A.19 — Flächenlasten von losen Stoffen**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast je cm Dicke kN/m<sup>2</sup>/cm</b>
1	Bimskies, geschüttet	0,07
2	Blähglimmer, geschüttet	0,02
3	Blähperlite	0,01
4	Blähschiefer und Blähton, geschüttet	0,15
5	Faserdämmstoffe nach DIN V 18165-1:2002-01 und DIN 18165-2:2001-09 (z. B. Glas-, Schlacken-, Steinfaser)	0,01
6	Faserstoffe, bituminiert, als Schüttung	0,02
7	Gummischnitzel	0,03
8	Hanfscheiben, bituminiert	0,02
9	Hochofenschlackensand	0,10
10	Kieselgur	0,03
11	Korkschrot, geschüttet	0,02
12	Magnesia, gebrannt	0,10
13	Schaumkunststoffe	0,01

**Tabelle NA.A.20 — Flächenlasten von Platten, Matten und Bahnen**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast je cm Dicke kN/m<sup>2</sup>/cm</b>
1	Asphaltplatten	0,22
2	Holzwole-Leichtbauplatten nach DIN 1101:2000-06	
3	Plattendicke ≤ 100 mm	0,06
4	Plattendicke > 100 mm	0,04
5	Kieselgurplatten	0,03
6	Korkschrotplatten aus imprägniertem Kork nach DIN 18161-1:1976-12, bitumiert	0,02
7	Mehrschicht-Leichtbauplatten nach DIN 1102:1989-11, unabhängig von der Dicke	
8	Zweischichtplatten	0,05
9	Dreischichtplatten	0,09
10	Korkschrotplatten aus Backkork nach DIN 18161-1:1976-12	0,01
11	Perliteplatten	0,02
12	Polyurethan-Ortschaum nach DIN 18159-1	0,01
13	Schaumglas (Rohdichte 0,07 g/cm <sup>3</sup> ) in Dicken von 4 cm bis 6 cm mit Pappekaschierung und Verklebung	0,02
14	Schaumkunststoffplatten nach DIN V 18164-1:2002-01 und DIN 18164-2:2001-09	0,004

Tabelle NA.A.21 — Flächenlasten für Deckungen aus Dachziegeln, Dachsteinen und Glasdeckstoffen

Zeile	Gegenstand	Flächenlasten <sup>a</sup> kN/m <sup>2</sup>
1	Dachsteine aus Beton mit mehrfacher Fußverrippung und hochliegendem Längsfalz	
2	bis 10 Stück/m <sup>2</sup>	0,50
3	über 10 Stück/m <sup>2</sup>	0,55
4	Dachsteine aus Beton mit mehrfacher Fußverrippung und tiefliegendem Längsfalz	
5	bis 10 Stück/m <sup>2</sup>	0,60
6	über 10 Stück/m <sup>2</sup>	0,65
7	Biberschwanzziegel 155 mm x 375 mm und 180 mm x 380 mm und ebene Dachsteine aus Beton im Biberformat	
8	Spießdach (einschließlich Schindeln)	0,60
9	Doppeldach und Kronendach	0,75
10	Falzziegel, Reformpfannen, Falzpfannen, Flachdachpfannen	0,55
11	Glasdeckstoffe	bei gleicher Dachdeckungsart wie in den Zeilen 1 bis 9
12	Großformatige Pfannen bis 10 Stück/ m <sup>2</sup>	0,50
13	Kleinformatische Biberschwanzziegel und Sonderformate (Kirchen-, Turmbiber usw.)	0,95
14	Krempziegel, Hohlpfannen	0,45
15	Krempziegel, Hohlpfannen in Pappdocken verlegt	0,55
16	Mönch- und Nonnenziegel (mit Vermörtelung)	0,90
17	Strangfalzziegel	0,60

<sup>a</sup> Die Flächenlasten gelten, soweit nicht anders angegeben, ohne Vermörtelung, aber einschließlich der Lattung. Bei einer Vermörtelung sind 0,1 kN/m<sup>2</sup> zuzuschlagen.

Tabelle NA.A.22 — Flächenlasten von Schieferdeckung

Zeile	Gegenstand	Flächenlasten kN/m <sup>2</sup>
1	Altdeutsche Schieferdeckung und Schablonendeckung auf 24 mm Schalung, einschließlich Vordeckung und Schalung	
2	in Einfachdeckung	0,50
3	in Doppeldeckung	0,60
4	Schablonendeckung auf Lattung, einschließlich Lattung	0,45

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle NA.A.23 — Flächenlasten von Metalldeckungen**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast kN/m<sup>2</sup></b>
1	Aluminiumblechdach (Aluminium 0,7 mm dick, einschließlich 24 mm Schalung)	0,25
2	Aluminiumblechdach aus Well-, Trapez- und Klemmrippenprofilen	0,05
3	Doppelstehfalzdach aus Titanzink oder Kupfer, 0,7 mm dick, einschließlich Vordeckung und 24 mm Schalung	0,35
4	Stahlpfannendach (verzinkte Pfannenbleche)	
5	einschließlich Lattung	0,15
6	einschließlich Vordeckung und 24 mm Schalung	0,30
7	Stahlblechdach aus Trapezprofilen	— <sup>a</sup>
8	Wellblechdach (verzinkte Stahlbleche, einschließlich Befestigungsmaterial)	0,25
<sup>a</sup> Nach Angabe des Herstellers.		

**Tabelle NA.A.24 — Flächenlasten von Faserzement-Dachplatten nach DIN EN 494**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast kN/m<sup>2</sup></b>
1	Deutsche Deckung auf 24 mm Schalung, einschließlich Vordeckung und Schalung	0,40
2	Doppeldeckung auf Lattung, einschließlich Lattung	0,38 <sup>a</sup>
3	Waagerechte Deckung auf Lattung, einschließlich Lattung	0,25 <sup>a</sup>
<sup>a</sup> Bei Verlegung auf Schalung sind 0,1 kN/m <sup>2</sup> zu addieren.		

**Tabelle NA.A.25 — Flächenlasten von Faserzement-Wellplatten nach DIN EN 494**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast kN/m<sup>2</sup></b>
1	Faserzement-Kurzwellplatten	0,24 <sup>a</sup>
2	Faserzement-Wellplatten	0,20 <sup>a</sup>
<sup>a</sup> Ohne Pfetten, jedoch einschließlich Befestigungsmaterial.		

Tabelle NA.A.26 — Flächenlasten von sonstigen Deckungen

Zeile	Gegenstand	Flächenlast kN/m <sup>2</sup>
1	Deckung mit Kunststoffwellplatten (Profilformen nach DIN EN 494), ohne Pfetten, einschließlich Befestigungsmaterial	
2	aus faserverstärkten Polyesterharzen, (Rohdichte 1,4 g/cm <sup>3</sup> ), Plattendicke 1 mm	0,03
3	wie vor, jedoch mit Deckkappen	0,06
4	aus glasartigem Kunststoff (Rohdichte 1,2 g/cm <sup>3</sup> ), Plattendicke 3 mm	0,08
5	PVC - beschichtetes Polyestergewebe, ohne Tragwerk	
6	Typ I (Reißfestigkeit 3,0 kN/5 cm Breite)	0,0075
7	Typ II (Reißfestigkeit 4,7 kN/5 cm Breite)	0,0085
8	Typ III (Reißfestigkeit 6,0 kN/5 cm Breite)	0,01
9	Rohr- oder Strohdach, einschließlich Lattung	0,70
10	Schindeldach, einschließlich Lattung	0,25
11	Sprossenlose Verglasung	
12	Profilbauglas, einschalig	0,27
13	Profilbauglas, zweischalig	0,54
14	Zeltleinwand, ohne Tragwerk	0,03

**DIN EN 1991-1-1/NA:2010-12****Tabelle NA.A.27 — Flächenlasten von Dach- und Bauwerksabdichtungen mit Bitumen- und Kunststoffbahnen sowie Elastomerbahnen**

<b>Zeile</b>	<b>Gegenstand</b>	<b>Flächenlast kN/m<sup>2</sup></b>
<b>Bahnen im Lieferzustand</b>		
1	Bitumen- und Polymerbitumen- Dachdichtungsbahn nach DIN 52130 und DIN 52132	0,04
2	Bitumen- und Polymerbitumen- Schweißbahn nach DIN 52131 und DIN 52133	0,07
3	Bitumen- Dichtungsbahn mit Metallbandeinlage nach DIN 18190-4	0,03
4	Nackte Bitumenbahn nach DIN 52129	0,01
5	Glasvlies- Bitumen- Dachbahn nach DIN 52143	0,03
6	Kunststoffbahnen, 1,5 mm Dicke	0,02
<b>Bahnen in verlegtem Zustand</b>		
7	Bitumen- und Polymerbitumen-Dachdichtungsbahn nach DIN 52130 und DIN 52132, einschließlich Klebmasse bzw. Bitumen- und Polymerbitumen-Schweißbahn nach DIN 52131 und DIN 52133, je Lage	0,07
8	Bitumen- Dichtungsbahn nach DIN 18190-4, einschließlich Klebmasse, je Lage	0,06
9	Nackte Bitumenbahn nach DIN 52129, einschließlich Klebmasse, je Lage	0,04
10	Glasvlies- Bitumen- Dachbahn nach DIN 52143, einschließlich Klebmasse, je Lage	0,05
11	Dampfsperre, einschließlich Klebmasse bzw. Schweißbahn, je Lage	0,07
12	Ausgleichsschicht, lose verlegt	0,03
13	Dachabdichtungen und Bauwerksabdichtungen aus Kunststoffbahnen, lose verlegt, je Lage	0,02
<b>Schwerer Oberflächenschutz auf Dachabdichtungen</b>		
14	Kiesschüttung, Dicke 5 cm	1,0



## **NCI**

## **Literaturhinweise**

DIN 1101:2006-06, *Holzwohle-Leichtbauplatten und Mehrschicht-Leichtbauplatten als Dämmstoffe für das Bauwesen - Anforderungen, Prüfung*

DIN 1102:1989-11, *Holzwohle-Leichtbauplatten und Mehrschicht-Leichtbauplatten nach DIN 1101 als Dämmstoffe für das Bauwesen; Verwendung, Verarbeitung*

DIN 4211:1995-03, *Putz- und Mauerbinder — Anforderungen, Überwachung*

DIN 18161-1:1976-12, *Korkerzeugnisse als Dämmstoffe für das Bauwesen; Dämmstoffe für die Wärmedämmung*

DIN V 18164-1:2002-01, *Schaumkunststoffe als Dämmstoffe für das Bauwesen — Teil 1: Dämmstoffe für die Wärmedämmung*

DIN 18164-2:2001-09, *Schaumkunststoffe als Dämmstoffe für das Bauwesen — Teil 2: Dämmstoffe für die Trittschalldämmung aus expandiertem Polystyrol-Hartschaum*

DIN V 18165-1:2002-01, *Faserdämmstoffe für das Bauwesen — Teil 1: Dämmstoffe für die Wärmedämmung*

DIN 18165-2:2001-09, *Faserdämmstoffe für das Bauwesen — Teil 2: Dämmstoffe für die Trittschalldämmung*

DIN 18550-4:1993-08, *Putz; Leichtputze; Ausführung*

