



# MINISTERIALBLATT

FÜR DAS LAND NORDRHEIN-WESTFALEN

49. Jahrgang

Ausgegeben zu Düsseldorf am 4. April 1996

Nummer 19

## Inhalt

### I.

Veröffentlichungen, die in die Sammlung des bereinigten Ministerialblattes für das Land Nordrhein-Westfalen (SMBl. NW.) aufgenommen werden.

Glied.-Nr.	Datum	Titel	Seite
20021	21. 2. 1996	Gem. RdErl. d. Ministeriums für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr u. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen, zugleich im Namen des Ministerpräsidenten und aller Landesministerien Öffentliches Auftragswesen; Bekanntmachung der Schwellenwerte zur Vergabe öffentlicher Aufträge nach Maßgabe des Teils A der Verdingungsordnung für Leistungen – ausgenommen Bauleistungen – (VOL/A) in der Fassung der Bekanntmachung vom 3. August 1993 (BAnz. Nr. 175a vom 17. September 1993) und des Teils A der Verdingungsordnung für Bauleistungen (VOB/A) in der Fassung der Bekanntmachung vom 12. November 1992 (BAnz. Nr. 223a vom 27. November 1992) und der Dienstleistungsrichtlinie vom 18. 6. 1992 (Amtsblatt der EU-Gemeinschaften vom 24. Juli 1992) . . . . .	462
20526 20524 20525	15. 2. 1996	RdErl. d. Innenministeriums Richtlinien für die Beschaffung und Aussonderung von Führungs- und Einsatzmitteln im Bereich der Polizei . . . . .	462
23236	8. 2. 1996	RdErl. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen Richtlinie für Windkraftanlagen; Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung . . . . .	465
236	24. 1. 1996	RdErl. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen Stundensätze für Leistungen der Architektinnen/Architekten und Ingenieurinnen/Ingenieure . . . . .	513
8054 8055	27. 2. 1996	RdErl. d. Ministeriums für Arbeit, Gesundheit und Soziales Arbeitsschutz . . . . .	513

### II.

Veröffentlichungen, die nicht in die Sammlung des bereinigten Ministerialblattes für das Land Nordrhein-Westfalen (SMBl. NW.) aufgenommen werden.

Datum	Seite
12. 2. 1996	513

Ministerium für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr  
Bek. – Planfeststellung . . . . .

20021

## I.

**Öffentliches Auftragswesen**

**Bekanntmachung der Schwellenwerte zur Vergabe öffentlicher Aufträge nach Maßgabe des Teils A der Verdingungsordnung für Leistungen - ausgenommen Bauleistungen - (VOL/A) in der Fassung der Bekanntmachung vom 3. August 1993 (BAnz. Nr. 175a vom 17. September 1993) und des Teils A der Verdingungsordnung für Bauleistungen (VOB/A) in der Fassung der Bekanntmachung vom 12. November 1992 (BAnz. Nr. 223a vom 27. November 1992) und der Dienstleistungsrichtlinie vom 18. 6. 1992 (Amtsblatt der EU-Gemeinschaften vom 24. Juli 1992)**

Gem. RdErl. d. Ministeriums für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr - 424 - 80 - 51 - und des Ministeriums für Bauen und Wohnen - III A 4-0 1082-1/1A-1B -, zugleich im Namen des Ministerpräsidenten und aller Landesministerien  
v. 21. 2. 1996

Die Europäische Kommission hat den geltenden Gegenwert der ECU in DM für die ab 1. Januar 1996 bis zum 31. Dezember 1997 geltenden Schwellenwerte für Liefer-, Dienstleistungs- und Bauaufträge der öffentlichen und Sektorenauftraggeber wie folgt festgelegt:

**1 VOL/A****1.1 § 1a VOL/A für die Vergabe öffentlicher Lieferaufträge**

ECU 200 000 -	381 161 DM
ECU 134 000 -	255 377 DM
ECU 100 000 -	190 580 DM

**1.2 § 1b VOL/A für die Vergabe öffentlicher Lieferaufträge**

ECU 400 000 -	762 322 DM
ECU 600 000 -	1 143 482 DM

**1.3 §§ 17a, 17b VOL/A für die Vergabe öffentlicher Lieferaufträge**

ECU 750 000 -	1 429 353 DM
---------------	--------------

**2 VOB/A****2.1 § 1a VOB/A für die Vergabe öffentlicher Bauaufträge**

ECU 5 000 000 -	9 529 019 DM
ECU 1 000 000 -	1 905 805 DM
ECU 200 000 -	381 161 DM

**2.2 § 1b VOB/A und § 1 VOB/A-SKR für die Vergabe öffentlicher Bauaufträge**

ECU 5 000 000 -	9 529 019 DM
ECU 1 000 000 -	1 905 805 DM

**2.3 § 17a VOB/A für die Vergabe öffentlicher Bauaufträge**

ECU 5 000 000 -	9 529 019 DM
ECU 750 000 -	1 429 353 DM

**3 Richtlinie 92/50 EWG des Rates vom 18. Juni 1992 über die Koordinierung der Verfahren zur Vergabe öffentlicher Dienstleistungsaufträge****3.1 Artikel 7, 13**

ECU 80 000 -	152 464 DM
ECU 200 000 -	381 161 DM

**3.2 Artikel 15**

ECU 750 000 -	1 429 353 DM
---------------	--------------

**4 Dieser Runderlaß tritt am Tage nach der Veröffentlichung in Kraft.**

Der Runderlaß vom 28. 3. 1994 (SMBl. NW. 20021) wird aufgehoben.

- MBl. NW. 1996 S. 462.

20526

20524

20525

**Richtlinien****für die Beschaffung und Aussonderung von Führungs- und Einsatzmitteln im Bereich der Polizei**

RdErl. d. Innenministeriums v. 15. 2. 1996 - IV D3/4 - 8203/8321/8403

**1 Geltungsbereich**

Die Richtlinien regeln Verfahren und Zuständigkeiten der Erst- und Ersatzbeschaffungen sowie Aussonderung von Führungs- und Einsatzmitteln in den Bereichen

- Informations- und Kommunikationstechnik,
- Kraftfahrwesen (ohne Luft- und Wasserfahrzeuge),
- Waffenwesen,
- Verkehrsgerät,
- kriminaltechnisches Gerät,
- Foto- und Videogerät sowie
- Umweltschutzgeräte

einschließlich des erforderlichen Zubehörs und der Verbrauchsmittel.

**2 Verteilung der Haushaltsmittel**

2.1 Für die in Nummer 1 genannten Führungs- und Einsatzmittel werden den Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen unter Berücksichtigung bestehender Verpflichtungen sowie ggf. besonderer Aufgabenstellungen und Beschaffungsprogramme die im Haushaltsplan veranschlagten Haushaltsmittel (sächliche Verwaltungsausgaben, Investitionen) vom Innenministerium zugewiesen. Die Bezirksregierungen können die Zuweisungen im Kassenanschlag zur Berücksichtigung bezirksbezogener Erfordernisse im Einvernehmen mit den nachgeordneten Kreispolizeibehörden anpassen. Gleiches gilt für Polizeieinrichtungen, die über andere Polizeieinrichtungen die Dienst- und Fachaufsicht ausüben. Über die Änderungen ist dem Innenministerium zu berichten.

2.2 Den Zentralen Polizeitechnischen Diensten NRW (ZPD) werden die Haushaltsmittel für Beschaffungen im Zusammenhang mit behördenübergreifenden Vorhaben, die vom Innenministerium vorgegeben werden, zu Lasten der Zuweisungen nach Nummer 2.1 zugewiesen. Näheres regelt ein gesonderter Erlaß.

**3 Beschaffungen**

3.1 Die Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen entscheiden im Rahmen zugewiesener Haushaltsmittel selbständig über die Beschaffungen von Führungs- und Einsatzmitteln. Die haushaltsrechtlichen Möglichkeiten (z. B. Deckungsfähigkeit von Titeln) können in vollem Umfang ausgeschöpft werden.

3.2 Überschreitet bei Beschaffungen von Führungs- und Einsatzmitteln der geschätzte Auftragswert einer Beschaffung ohne Mehrwertsteuer den Schwellenwert für eine EU-weite Ausschreibung (vgl. § 1a Nr. 1 (1) der Lieferkoordinierungsrichtlinie), sind die ZPD mit der Abwicklung des Ausschreibungsverfahrens beauftragt.

3.3 Die ZPD führen nach Vorgabe des Innenministeriums auf der Basis verbindlicher Bestellungen der Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen Sammelbeschaffungen durch bzw. schließen Sukzessivleistungsverträge ab und vereinbaren die entsprechenden Modalitäten. Die jeweiligen Stichtage für die Bestellungen legen die ZPD fest.

3.4 Die ZPD unterrichten die Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen über abgeschlossene Sukzessivleistungsverträge einschließlich der vereinbarten Modalitäten wie z. B. Gewährleistung, Lieferadressen, Termine etc. Die von der ZPD abgeschlossenen Sukzessivleistungsverträge sind zu nutzen. Dazu rufen die Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen bei den

Unternehmen die gemeldeten Mindestmengen sowie nach eigenem Ermessen einen eventuellen Mehrbedarf ab.

- 3.5 Sowohl bei Nutzung der Sukzessivleistungsverträge als auch bei Sammelbeschaffungen sind die Rechnungen unmittelbar von den Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen aus den ihnen zugewiesenen Haushaltsmitteln zu begleichen.
- 3.6 Für die in der Anlage aufgeführten Führungs- und Einsatzmittel führen die ZPD die im Zusammenhang mit Beschaffungen erforderlichen technischen Planungen sowie Ausschreibungsverfahren durch. Sie übernehmen die Überwachung der ggf. erforderlichen Installation und Einführung sowie die technische Abnahme, soweit nicht ein Dritter beauftragt ist.
- 3.7 Von den Regelungen der Nummern 3.1 und 3.3 bis 3.4 sind Beschaffungen nach Nummer 2.2 ausgenommen.

#### 4 Aussonderungen

Die Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen entscheiden selbständig über Aussonderungen der Führungs- und Einsatzmittel.

#### 5 Normen, Richtlinien, Vorgaben

- 5.1 Bei der Beschaffung von Führungs- und Einsatzmitteln sind die geltenden Normen, Richtlinien der Landesverwaltung und ergänzende Vorgaben des Innenministeriums zu beachten. Gleiches gilt für die Aussonderung von Führungs- und Einsatzmitteln. Von den vom Innenministerium festgelegten Vorgaben darf nur nach vorheriger Zustimmung des Innenministeriums abgewichen werden.

Bei besonderer Eilbedürftigkeit können Genehmigungen nachträglich eingeholt werden. Die Entscheidung hierüber trifft die zuständige Aufsichtsbehörde. Diese hat das Vorhaben dem Innenministerium unverzüglich anzuzeigen und dabei die Eilbedürftigkeit darzustellen.

- 5.2 Soweit die zu beschaffenden Führungs- und Einsatzmittel geeignet oder bestimmt sind, mit bei anderen Polizeibehörden oder Polizeieinrichtungen eingesetzten Führungs- und Einsatzmitteln zusammenzuwirken, oder ein Austausch der Führungs- und Einsatzmittel zwischen Polizeibehörden bzw. Polizeieinrichtungen vorhersehbar ist, sind die sich daraus ergebenden einsatztaktischen und technischen Anforderungen an erforderliche einheitliche bzw. aufeinander abgestimmte Ausstattung zu berücksichtigen.
- 5.3 Die Polizeibehörden und Polizeieinrichtungen stellen sicher, daß gesetzlich vorgeschriebene sicherheitstechnische und ergonomische Anforderungen im Zusammenhang mit dem Einsatz von Führungs- und Einsatzmitteln eingehalten werden.

#### 6 Einweisung des Personals

Die Nutzung von Führungs- und Einsatzmitteln setzt eine Einweisung des Personals voraus. Diese ist grundsätzlich nicht am Arbeitsplatz der/des Einzuleisenden durchzuführen.

#### 7 Aufhebung bestehender Regelungen

Den vorstehenden Regelungen entgegenstehende Erlasse werden aufgehoben. Erforderliche ergänzende Regelungen erfolgen gesondert.

**Zuständigkeiten der ZPD gemäß Nummer 3.6****1 IuK-Technik****1.1 Hardware**

- Leitstellentechnik einschließlich zentrale Bedieneinrichtungen
- BOS-Funktechnik
  - Relaisstellen/Gleichwellenfunkanlagen
  - Ortsfeste Antennenanlagen, die im einzelnen einen Beschaffungswert von 5000 DM übersteigen
  - Geräte für die Funküberwachung
  - Ausstattung der Labore
- Fernsprechtechnik
  - Telekommunikationsanlagen/Netzgruppen
  - Gerät für die akustische Beweissicherung
- Komponenten für Weitverkehrskommunikationsnetze einschließlich Infrastruktur
- Sonstige IuK-Technik
  - Navigationssysteme, -anlagen und -geräte
  - Ortungssysteme, -anlagen und -geräte
  - Sprachverschleierungs-/und -verschlüsselungsgeräte/-systeme
- IuK-Sondertechnik
  - IuK-Ausstattung von Spezialfahrzeugen
  - IuK-Spezialtechnik für die Kriminalitätsbekämpfung, soweit der Beschaffungswert im einzelnen 5000 DM übersteigt
  - Zugangskontrollsysteme, Signalisierungs-, Türsprech-, Gewahrsamsruf- und Gefahrenmeldeanlagen

**1.2 Software**

- Betriebssysteme
- Datenbanksysteme
- Software mit Schnittstellen, Überschneidungen oder Abhängigkeiten zu IuK-Verbundvorhaben oder IuK-Verbundverfahren

**2 Dienstfahrzeuge****3 Waffen-, Munition, Zünd- und Sprengmittel, Schutzausstattungen****4 Ausstattung für Spezialeinheiten**

23236

# **Richtlinie für Windkraftanlagen; Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung**

RdErl. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen  
v. 8. 2. 1996 – II B 3-474.203

- 1 Die vom Deutschen Institut für Bautechnik – DIBt – in Berlin herausgegebene „Richtlinie für Windkraftanlagen, Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung“ wird hiermit in der Fassung Juni 1993 nach § 3 Abs. 3 der BauO NW als Technische Baubestimmung bauaufsichtlich eingeführt.

Anlage Die Richtlinie ist als Anlage abgedruckt.

- 2 Bei Anwendung der Richtlinie ist folgendes zu beachten:

- 2.1 Durch eine Sachverständige oder einen Sachverständigen bzw. durch eine sachverständige Stelle sind zu bestätigen:

- die Schnittgrößen aus dem maschinentechnischen Teil der Windkraftanlage als Einwirkungen auf den Turm nach Abschnitt 10 der Richtlinie;
- die Richtigkeit und Vollständigkeit der Nachweise für die Teile der Maschine und der Rotorblätter, die an der Aufnahme der Einwirkungen und ihrer Weiterleitung auf den Turm beteiligt sind; dieses entfällt für die im Anhang A zur Richtlinie genannten Anlagen,
- die Funktionsfähigkeit des Sicherheitssystems, das auch bei Ausfall einer Komponente einen sicheren Zustand der Anlage gewährleistet, wobei Vorschläge für Auflagen hinsichtlich Umfang und Zeitabständen für Inspektionen und Wartungen sowie ggf. für Prüfungen bei der Inbetriebnahme formuliert werden sollen.

Die von den Sachverständigen und sachverständigen Stellen vorgeschlagenen Auflagen sollen als Nebenbestimmungen in die Baugenehmigung aufgenommen werden.

Als Sachverständige und sachverständige Stellen kommen insbesondere in Betracht:

1. Germanischer Lloyd  
Postfach 111606, D-20416 Hamburg
2. Det Norske Veritas, Danmark  
Nyhavn 16, DK-1051 Kopenhagen K
3. Technischer Überwachungsverein  
Norddeutschland e.V.  
Postfach 540220, D-22502 Hamburg
4. Technischer Überwachungsverein  
Bayern-Sachsen e.V.  
Westendstr. 119, D-80686 München

5. Energieonderzoek Centrum Nederland (ECN)  
Postbus 1, NL-1755 ZG Petten

6. HD-Technic, Engineering Office  
Venesch 6a, D-49477 Ibbenbüren

7. Rheinisch-Westfälischer Technischer  
Überwachungsverein, Anlagentechnik GmbH  
Postfach 103261, D-45032 Essen

8. Dr.-Ing. Dieter Frey  
Bgm.-Kröger-Straße 17, D-21244 Buchholz.

- 2.2 Bezüglich der in der Richtlinie genannten Normen, anderen Unterlagen und technischen Anforderungen, die sich auf Produkte oder Prüfverfahren beziehen, gilt, daß auch Produkte bzw. Prüfverfahren angewandt werden dürfen, die Normen oder sonstigen Bestimmungen und/oder technischen Vorschriften anderer Vertragsstaaten des Abkommens über den Europäischen Wirtschaftsraum entsprechen, sofern das geforderte Schutzniveau in Bezug auf Sicherheit, Gesundheit und Gebrauchstauglichkeit gleichermaßen dauerhaft erreicht wird.

Sofern für ein Produkt ein Übereinstimmungsnachweis oder der Nachweis der Verwendbarkeit, z.B. durch eine allgemeine bauaufsichtliche Zulassung oder ein allgemeines bauaufsichtliches Prüfzeugnis, vorgesehen ist, kann von einer Gleichwertigkeit nur ausgegangen werden, wenn für das Produkt der entsprechende Nachweis der Verwendbarkeit und/oder Übereinstimmungsnachweis vorliegt und das Produkt ein Übereinstimmungszeichen trägt.

- 3 Der Abschnitt 2.2.1 des Runderlasses des Ministers für Stadtentwicklung, Wohnen und Verkehr vom 13. 3. 1989 – V B 3/V A – 202 – (n. v.) über die baurechtliche Behandlung von Windkraftanlagen wird aufgehoben.

- 4 Das Verzeichnis der nach § 3 Abs. 3 BauO NW eingeführten Technischen Baubestimmungen – Anlage 1 zum RdErl. v. 27. 8. 1992 (MBL NW. S. 1378/SMB. NW. 2323) – ist wie folgt zu ergänzen:

Im Inhaltsverzeichnis zu Anlage 1:

Richtlinie für Windkraftanlagen – Abschnitt 7

Im Abschnitt 7:

Spalte 2: Juni 1993

Spalte 3: Richtlinie für Windkraftanlagen; Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung

Spalte 4: 8. 2. 1996

Spalte 5: MBL NW. S. 465  
SMBL NW. 23236

- 5 Weitere Exemplare der Richtlinie für Windkraftanlagen sind beim Deutschen Institut für Bautechnik, Kolonnenstraße 30, 10829 Berlin, erhältlich.

# DIBt

## RICHTLINIE FÜR WINDKRAFTANLAGEN

Einwirkungen und Standsicherheitsnachweise  
für Turm und Gründung

Fassung Juni 1993



Herausgegeben vom Deutschen Institut für Bautechnik - DIBt -, Berlin

## **Inhalt**

- 1      Geltungsbereich**
- 2      Begriffe und Bezeichnungen**
  - 2.1    Begriffe**
  - 2.2    Bezeichnungen**
- 3      Bautechnische Unterlagen**
- 4      Werkstoffe**
- 5      Betriebszustände**
- 6      Einwirkungen**
  - 6.1    Allgemeines**
  - 6.2    Eigenlasten**
  - 6.3    Windlasten**
    - 6.3.1    Allgemeines**
    - 6.3.2    Meteorologische Daten der Windgeschwindigkeit**
    - 6.3.3    Betriebswindgeschwindigkeit**
    - 6.3.4    Betriebsböengeschwindigkeit**
    - 6.3.5    Windrichtungsänderungen**
    - 6.3.6    Maximaler Windgradient**
    - 6.3.7    Windlasten für den Zustand während der Montage  
oder der Wartung**
    - 6.3.8    Windlast bei Eisansatz**
    - 6.3.9    Andere Windwirkungen**
  - 6.4    Vorspannkraft**
  - 6.5    Imperfektionen, Schiefstellung**
  - 6.6    Wärmeeinwirkung**
  - 6.7    Eislasten**

- 6.8      **Trägheits- und Funktionskräfte**
- 6.8.1    **Allgemeines**
- 6.8.2    **Zentrifugalkräfte**
- 6.8.3    **Kreiselkräfte**
- 6.8.4    **Bremskräfte**
- 6.8.5    **Drehmoment aus Generatorbetrieb**
- 6.8.6    **Trägheitskräfte aus Massenexzentrizitäten**
- 6.9      **Andere betriebsbedingte Einwirkungen**
- 6.10     **Sonderlasten**
- 6.11     **Erdbeben**
  
- 7        **Lastkombinationen**
  
- 8        **Beanspruchungskollektive zum Nachweis der Betriebsfestigkeit**
- 8.1      **Allgemeines**
- 8.2      **Maßgebende Einwirkungen**
- 8.3      **Darstellung eines vereinfachten Beanspruchungskollektivs**
  
- 9        **Nachweiskonzept**
- 9.1      **Allgemeines**
- 9.2      **Teilsicherheitsbeiwerte der Einwirkungen**
- 9.2.1    **Grenzzustand der Tragfähigkeit**
- 9.2.2    **Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit**
  
- 10       **Schnittgrößen aus dem maschinentechnischen Teil der Windkraftanlage als Einwirkungen auf den Turm**
  
- 11       **Berücksichtigung des Schwingungsverhaltens des Turms**
- 11.1     **Ermittlung der Eigenfrequenzen**
- 11.2     **Durch Rotordrehung erregte Schwingungen des Turms**
- 11.3     **Durch Wind erregte Schwingungen des Turms**
- 11.3.1   **Böenerregte Schwingungen in Windrichtung (Böenreaktionsfaktor)**
- 11.3.2   **Wirbelerregte Querschwingungen**



- 12      **Stand sicherheitsnachweise für Turm und Gründung**
- 12.1    **Allgemeines**
- 12.2    **Grenzzustand der Tragfähigkeit**
- 12.3    **Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit**
- 12.4    **Betriebsfestigkeit**

#### **Anhang A:**

#### **Vereinfachter Nachweis der Stand sicherheit für kleine Windkraftanlagen**

- A.1      **Geltungsbereich**
- A.2      **Nachweise**

#### **Anhang B:**

#### **Windlasten**

- B.1      **Allgemeines**
- B.2      **Meteorologische Daten der Windgeschwindigkeit**
- B.3      **Böenreaktionsfaktor zur Berücksichtigung der  
Schwingungswirkung infolge Erregung durch Windböen**

## 1 Geltungsbereich

Diese Richtlinie gilt für die Nachweise der Standsicherheit des Turmes und der Gründung von Windkraftanlagen. Sie enthält zugleich Regelungen über Einwirkungen auf die gesamte Windkraftanlage einschließlich der zugehörigen Sicherheitsbeiwerte, die auch der Ermittlung der aus dem maschinentechnischen Teil der Anlage auf den Turm wirkenden Schnittgrößen (siehe Abschn. 10) zugrunde zu legen sind. Die Beurteilung der Maschine selbst ist nicht Gegenstand dieser Richtlinie.

**Anmerkung:** Die *kursiv* gesetzten Textteile sind ergänzende Festlegungen, die zur Ermittlung der aus dem maschinentechnischen Teil der Anlage resultierenden Einwirkungen auf den Turm erforderlich sind.

Konstruktion und Ausführung des Turmes und der Gründung von Windkraftanlagen richten sich nach den einschlägigen Technischen Baubestimmungen für vergleichbare Konstruktionen, wie Antennentragwerke, Schornsteine, Masten u.ä..

## 2 Begriffe und Bezeichnungen

### 2.1 Begriffe

Die Definitionen der folgenden Begriffe sind im Zusammenhang mit den Regeln dieser Richtlinie zu verstehen. Sie können u.U. von den in Energieertragsberechnungen verwendeten Definitionen abweichen.

- Turm: der Teil einer Windkraftanlage, der den Rotor und die Gondel trägt einschließlich eventueller Abspannungen
- Gondel: das Gehäuse, in dem die maschinentechnischen Teile untergebracht sind
- Maschinentechnischer Teil der Anlage:  
hierzu zählen die Rotorblätter sowie die Nabe, die Welle, das Getriebe, die regelungs- und elektrotechnischen Komponenten, der Generator, die Lager und die Bremsen

- **Nennleistung:**  
maximale Dauerleistung, die sich aus der Leistungskurve ergibt
- **Nenndrehzahl:**  
die Drehzahl, bei der bei Nennwindgeschwindigkeit die Nennleistung erreicht wird
- **Leerlauf:**  
betriebsbereiter Zustand der Windkraftanlage ohne Leistungsabgabe, bei dem sich der Rotor frei drehen kann
- **Funktionskräfte:**  
Kräfte infolge Bremsen, Nachführen u.ä.
- **Mittlere Windgeschwindigkeit:**  
10-min-Mittelwert der Windgeschwindigkeit
- **Grundwindgeschwindigkeit:**  
mittlere Windgeschwindigkeit in ebenem offenen Gelände, die statistisch im Mittel einmal in 50 Jahren erreicht oder überschritten wird (entspricht einer jährlichen Überschreitungswahrscheinlichkeit von 0,02)
- **Jahreswindgeschwindigkeit:**  
mittlere Windgeschwindigkeit in ebenem offenen Gelände, die statistisch im Mittel einmal im Jahr erreicht oder überschritten wird
- **Betriebswindgeschwindigkeit:**  
mittlere Windgeschwindigkeit, bei der die Anlage im Produktionsbetrieb ist und Leistung erzeugt
- **Nennwindgeschwindigkeit:**  
die kleinste mittlere Windgeschwindigkeit, bei der die Nennleistung erreicht wird
- **Einschaltwindgeschwindigkeit:**  
die kleinste mittlere Windgeschwindigkeit, bei der die Windkraftanlage betrieben wird
- **Ausschaltwindgeschwindigkeit:**  
die größte mittlere Windgeschwindigkeit, bei der die Windkraftanlage betrieben wird

- Böengeschwindigkeit:  
5-s-Mittelwert der Windgeschwindigkeit
- Nennböengeschwindigkeit:  
Böengeschwindigkeit in ebenem offenen Gelände, die statistisch im Mittel einmal in 50 Jahren erreicht oder überschritten wird
- Jahresböengeschwindigkeit:  
Böengeschwindigkeit in ebenem offenen Gelände, die statistisch im Mittel einmal im Jahr erreicht oder überschritten wird
- Betriebsböengeschwindigkeit:  
Böengeschwindigkeit, die während des Betriebs der Anlage zu erwarten ist
- Böenreaktionsfaktor:  
auf den der mittleren Windgeschwindigkeit zugehörigen Staudruck bezogener Verhältniswert zur Ermittlung der statischen Ersatzlast
- Böenfaktor:  
Verhältniswert aus Böengeschwindigkeit und mittlerer Windgeschwindigkeit

## 2.2 Bezeichnungen

A	Fläche
$c_f$	aerodynamischer Kraftbeiwert
D	Schädigung
e	Exzentrizität
F	Kraft, Last
$f_o$	Eigenfrequenz
$f_R$	Erregerfrequenz des laufenden Rotors
G	Böenreaktionsfaktor
h	Höhe des Rotormittelpunktes über Gelände
$I_v$	Turbulenzintensität
M	Moment
$m_E$	Eismasse

$m_R$	Anzahl der Rotorblätter
$n$	Lastspielzahl
$n_R$	Nenndrehzahl des Rotors
$P_{el}$	elektrische Leistung
$q$	Staudruck
$R$	Rotorradius
$\Delta S$	Beanspruchungsschwingbreite
$T$	Lebensdauer, Einwirkungsdauer
$t_s$	Tiefe des Rotorblattes an der Spitze
$t_w$	Tiefe des Rotorblattes an der Wurzel
$v$	Windgeschwindigkeit
$v_o$	Medianwert der Windgeschwindigkeitsverteilung
$v_B$	Betriebswindgeschwindigkeit
$\Delta v_B$	Zuschlag zur Betriebswindgeschwindigkeit (Böengeschwindigkeit)
$v_b$	Nennböengeschwindigkeit
$v_m$	Grundwindgeschwindigkeit
$v_{crit}$	kritische Windgeschwindigkeit der Wirbelerregung
$v_{aus}$	Ausschaltwindgeschwindigkeit
$v_{ein}$	Einschaltwindgeschwindigkeit
$v_{Nenn}$	Nennwindgeschwindigkeit
$W$	resultierende Windlast
$w'$	Windgradient
$x$	} Koordinaten (siehe Bild 3)
$y$	
$z$	
	Höhe über Gelände
$\alpha$	Geländerauhigkeitsexponent
$\beta$	Windrichtungswinkel
$\gamma_F$	Teilsicherheitsbeiwert für die Einwirkung
$\gamma_M$	Teilsicherheitsbeiwert für den Widerstand
$\delta$	logarithmisches Dämpfungsdekrement
$\eta$	Wirkungsgrad
$\vartheta$	Verhältniswert bezüglich der Tiefe des Rotorblattes

$\xi$	dimensionslose Ordinate
$\rho$	Luftdichte
$\rho_E$	Dichte des Eises
$\sigma$	Spannung
$\Delta\sigma$	Spannungsschwingbreite
$\phi$	Winkel der Geländeneigung
$\varphi$	Böenfaktor
$\chi$	dynamischer Vergrößerungsfaktor
$\omega$	Kreisfrequenz der Rotordrehung

#### **Fußzeiger**

d	Bemessungswerte
i	Nummer des Teilabschnittes
k	charakteristische Werte

### **3 Bautechnische Unterlagen**

Zu den bautechnischen Unterlagen gehören:

- für die Nachweise von Turm und Gründung wesentliche Kenndaten der Maschine
- Baubeschreibung und Konstruktionszeichnungen des Turmes und der Gründung mit Angaben über die verwendeten Werkstoffe und die Baugrundverhältnisse
- Angabe der Windzone (Staudruckzone) und der Auslegungswindgeschwindigkeiten
- Entwurfslebensdauer
- Angabe der auslegungsbestimmenden Schnittgrößen an der Schnittstelle Gondel/Turm für die Bemessung des Turmes (siehe Abschn. 10)
- Standsicherheitsnachweise für alle bemessungsrelevanten Lastzustände einschl. der Betriebsfestigkeitsnachweise sowie Nachweise der Gebrauchstauglichkeit (z.B. der Nachweis, daß das Bauwerk durch den Betrieb der Anlage nicht unzulässig zu Schwingungen angeregt wird (siehe Abschn. 11.2))

Sofern in dieser Richtlinie nicht anderes bestimmt ist, gelten die Technischen Baubestimmungen, insbesondere hinsichtlich der Einwirkungen DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>1)</sup>, DIN 1055 Teil 1 und DIN 4149 Teil 1, für Stahlkonstruktionen DIN V ENV 1993 Teil 1-1, DIN 18 800 Teil 1 bis Teil 4 und Teil 7, DIN 4131 und DIN 4133, für Betonkonstruktionen DIN V ENV 1992 Teil 1-1, DIN 1045 und DIN 4228 sowie für die Gründung DIN 1054.

## **4 Werkstoffe**

Es dürfen nur Werkstoffe verwendet werden, die den Technischen Baubestimmungen entsprechen. Die Verwendung anderer Werkstoffe bedarf nach den bauaufsichtlichen Vorschriften eines besonderen Nachweises der Brauchbarkeit, z.B. durch eine allgemeine bauaufsichtliche Zulassung oder durch eine Zustimmung im Einzelfall.

## **5 Betriebszustände**

Hinsichtlich der Betriebszustände wird zwischen Normal-, Störfall- und Montagezuständen unterschieden.

### *1. Normalzustand*

*Der Normalzustand setzt voraus, daß die Windkraftanlage - insbesondere die betriebsführungs- und sicherheitstechnischen Komponenten - intakt ist. Zum Normalzustand gehören:*

- *Produktionsbetrieb*
- *Startvorgang*
- *Stoppvorgang*
- *betriebsbereiter Zustand (Stillstand oder Leerlauf)*

### *2. Störfallzustand*

*Dieser Zustand ist gegeben bei oder nach Auftreten eines Fehlers. Es wird vorausgesetzt, daß gleichzeitig nie mehr als ein Fehler entsprechend den im folgenden genannten voneinander unabhängigen Einflüssen auftritt.*

- *Notabschaltung/Notbremsung*
- *Versagen einer Komponente des Sicherheitssystems (z.B. Sensor, Bremse)*
- *Fehler im Betriebsführungssystem (z.B. Überdrehzahl, Windnachführung, Betriebsbremse, Leistungsregelung, Blattverstellung)*
- *Fehler in der Leistungselektrik/Starkstrombereich (z.B. Generatorkurzschluß)*

---

1) liegt z.Z. noch nicht vor

### 3. Montagezustand

*Hierzu gehören Zustände während des Transportes der einzelnen Anlagenteile, Montage- und Bauzustände, Zustände während der Wartung und der Inbetriebnahme.*

## 6      **Einwirkungen**

### 6.1      **Allgemeines**

Einwirkungen auf die Windkraftanlage ergeben sich aus Einwirkungen auf den maschinentechnischen Teil der Anlage, deren Reaktionskräfte als Einwirkungen auf den Turm entsprechend Abschnitt 10 angegeben werden, und aus unmittelbaren Einwirkungen auf den Turm. Für die Standsicherheitsnachweise sind folgende Einwirkungen zu berücksichtigen:

- Eigenlasten (Abschn. 6.2)
- Windlasten (Abschn. 6.3)
- Vorspannkraft (Abschn. 6.4)
- Imperfektionen, Schiefstellung (Abschn. 6.5)
- Wärmeeinwirkung (Abschn. 6.6)
- Eislasten (Abschn. 6.7)
- Trägheits- und Funktionskräfte (Abschn. 6.8)
- andere betriebsbedingte Einwirkungen (Abschn. 6.9)
- Sonderlasten (Abschn. 6.10)
- Erdbeben (Abschn. 6.11)

Die nachfolgenden Abschnitte enthalten Angaben über die charakteristischen Werte dieser Einwirkungen.

Entsprechend ihrer Auftretenswahrscheinlichkeit wird zwischen normalen und extremen Einwirkungen unterschieden. Unter normalen Einwirkungen werden alle Einwirkungen verstanden, die 1 mal pro Jahr und häufiger, unter extremen Einwirkungen diejenigen, die 1 mal in 50 Jahren auftreten können.



## **6.2 Eigenlasten**

Die charakteristischen Werte der Eigenlasten sind mit den Rechenwerten nach DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>1)</sup> oder DIN 1055 Teil 1 zu ermitteln. Werden Werkstoffe verwendet, die nicht in diesen Normen enthalten sind, so sind deren tatsächliche Wichten der Lastermittlung zugrunde zu legen.

## **6.3 Windlasten**

### **6.3.1 Allgemeines**

Die Windlasten sind in Abhängigkeit von der jeweiligen Windgeschwindigkeit nach DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>2)</sup> unter Berücksichtigung der besonderen Festlegungen dieser Richtlinie zu ermitteln.

Die Windlast ist mit ihrem jeweiligen Rechenwert aus jeder Richtung wirkend anzunehmen. Wegen möglicher Abweichungen der Windrichtung von der Richtung der Rotorachse siehe Abschnitt 6.3.5.

### **6.3.2 Meteorologische Daten der Windgeschwindigkeit**

Die Bezugswerte der Grundwindgeschwindigkeit und die Verteilung dieser Windgeschwindigkeiten über die Bauwerkshöhe sind in Abhängigkeit von der Windzone DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>2)</sup> zu entnehmen. Die Nennböengeschwindigkeiten können bei Anwendung dieser Norm aus den Werten der Grundwindgeschwindigkeiten und Multiplikation mit dem Faktor  $\sqrt{1 + 7 I_v}$  ermittelt werden. Dabei ist für  $I_v$  die Turbulenzintensität in der jeweiligen Höhe über Gelände einzusetzen.

Die Jahreswindgeschwindigkeiten und die Jahresböengeschwindigkeiten ermitteln sich aus den Grundwindgeschwindigkeiten bzw. den Nennböengeschwindigkeiten jeweils durch Multiplikation mit dem Faktor 0,8.

Die statistische Verteilung der Gesamtheit der mittleren Windgeschwindigkeiten kann genau genug durch eine Rayleigh-Verteilung wie folgt beschrieben werden:

---

1) liegt z.Z. noch nicht vor

2) bis zum Vorliegen dieser Norm gelten die Regelungen des Anhangs B

Häufigkeitsverteilung: 
$$p(v) = \frac{2}{v_0} \left( \frac{v}{v_0} \right) \cdot e^{-\left( \frac{v}{v_0} \right)^2} \quad (1)$$

Summenhäufigkeit: 
$$P(v) = 1 - e^{-\left( \frac{v}{v_0} \right)^2} \quad (2)$$

Die Bezugswerte  $v_0 = v_0(10)$  der Rayleigh-Verteilung in 10 m Höhe für die 4 Windzonen sind in Tabelle 1 angegeben. Das Jahresmittel der Windgeschwindigkeiten ergibt sich aus  $v_0(10)$  durch Multiplikation mit  $\sqrt{\pi/4}$ .

Zone	$v_0(10)$
I	4,0
II	5,0
III	7,0
IV	8,0

Tabelle 1: Bezugswerte  $v_0(10)$  der Rayleigh-Verteilung in m/s

### 6.3.3 Betriebswindgeschwindigkeit

*Der Bereich der Betriebswindgeschwindigkeiten wird begrenzt durch die Einschaltwindgeschwindigkeit  $v_{\text{ein}}$  und die Ausschaltwindgeschwindigkeit  $v_{\text{aus}}$ . Bei Anlagen, die keine Ausschaltwindgeschwindigkeiten haben, ist als oberster Wert der Betriebswindgeschwindigkeit die Grundwindgeschwindigkeit nach Abschnitt 6.3.2 anzunehmen.*

Die Verteilung der Betriebswindgeschwindigkeiten über die Bauwerkshöhe entspricht der Verteilung der Grundwindgeschwindigkeit nach DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>2)</sup> bei gleicher Geländerauhigkeit.

2) bis zum Vorliegen dieser Norm gelten die Regelungen des Anhangs B

**6.3.4 Betriebsböengeschwindigkeit**

Die während des Betriebs der Anlage auftretenden Böengeschwindigkeiten ergeben sich durch einen Zuschlag zu den Betriebswindgeschwindigkeiten nach Abschnitt 6.3.3. Dieser Zuschlag beträgt in jeder Höhe über Gelände

- bei einer B<sub>0</sub>, die 1 mal pro Jahr zu erwarten ist

(normale Betriebsböengeschwindigkeit)

$$\Delta v_B = 9 \text{ m/s}$$

- bei einer B<sub>0</sub>, die 1 mal in 50 Jahren zu erwarten ist

(extreme Betriebsböengeschwindigkeit)

$$\Delta v_B = 13 \text{ m/s}$$

Bezogen auf die jeweilige Betriebswindgeschwindigkeit  $v_B$  ergibt sich hiermit der Böenfaktor  $\varphi$  (Positivbö) zu

$$\varphi = 1 + \frac{\Delta v_B}{v_B} \quad (3)$$

Es ist zu prüfen, ob Negativböen für einzelne Bauteile bemessungsrelevant werden. Die entsprechende Böengeschwindigkeit kann aus der Betriebswindgeschwindigkeit  $v_B$  und Division durch den Böenfaktor  $\varphi$  nach Gleichung (3) ermittelt werden.

Sofern für die Auslegung der Anlage Böenanstiegszeiten berücksichtigt werden, dürfen diese für die oben angegebenen Betriebsböengeschwindigkeiten unter Annahme einer maximalen Beschleunigung von  $5 \text{ m/s}^2$  ermittelt werden.

**6.3.5 Windrichtungsänderungen**

Der Einfluß plötzlicher Windrichtungsänderungen ist dadurch zu berücksichtigen, daß auch Windrichtungen zu untersuchen sind, die einen Winkel mit der Rotorachse einschließen.

Dabei sind folgende Fälle zu unterscheiden:

- a) Schräganströmung: Richtungsänderung des Windes mit der mittleren Windgeschwindigkeit innerhalb eines Sektors mit dem Winkel

$$\beta = \pm 30^\circ \quad (\text{normale Einwirkung})$$

- b) Richtungsänderung des Windes mit der Böengeschwindigkeit innerhalb eines Sektors mit dem Winkel

- b.1) normale Einwirkung:  $\beta = \pm 15^\circ$

- b.2) extreme Einwirkung:  $\beta = \pm 180^\circ$  bei einer mittleren Windgeschwindigkeit bis zu  $5 \text{ m/s}$

$$\beta = \pm 35^\circ \text{ bei einer mittleren Windgeschwindigkeit von } 15 \text{ m/s}$$

$$\beta = \pm 15^\circ \text{ bei einer mittleren Windgeschwindigkeit gleich der Grundwindgeschwindigkeit}$$

Für Zwischenwerte der mittleren Windgeschwindigkeit ist  $\beta$  linear zu interpolieren.

*Mit der Annahme einer plötzlichen Windrichtungsänderung soll berücksichtigt werden, daß die Nachführung des Rotors nur zeitlich verzögert möglich ist.*

### 6.3.6 *Maximaler Windgradient*

*Zur Berücksichtigung größtmöglicher Ausmittigkeiten der resultierenden Windlast auf den Rotor, bezogen auf den Rotormittelpunkt, ist mit einem extremen Gradienten der Windgeschwindigkeit über die bestrichene Rotorfläche zu rechnen. Dieser Gradient ist anzunehmen zu*

$$w' = 0,25 \frac{m/s}{m} \quad (4a)$$

$$\text{oder} \quad w' = 0,25 \frac{v_B(h)}{h} \quad (4b)$$

*Hierbei sind:*

$h$       *Höhe des Rotormittelpunktes über Gelände*

$v_B(h)$  *Betriebswindgeschwindigkeit in Höhe des Rotormittelpunktes*

*Es darf der kleinere der beiden Werte der weiteren Berechnung zugrunde gelegt werden. Dieser Gradient ist sowohl in vertikaler als auch in horizontaler Richtung, jedoch nicht gleichzeitig in beiden Richtungen zu berücksichtigen.*

### 6.3.7 *Windlasten für den Zustand während der Montage oder der Wartung*

Für die Untersuchung der Zustände während der Montage oder der Wartung darf der Staudruck  $q$ , der sich aus der Grundgeschwindigkeit oder der Nennböengeschwindigkeit nach Abschnitt 6.3.2 ergibt, in Abhängigkeit von der Dauer dieses Zustandes nach Tabelle 2 reduziert werden.

Bei Türmen mit kreisförmigen oder annähernd kreisförmigen Querschnitten ist auch der Zustand "Turm ohne Gondel" hinsichtlich Querschwindungen (siehe Abschn. 6.3.9) zu untersuchen, falls das Aufsetzen der Gondel und des Rotors nicht unmittelbar im Anschluß an die Montage des Turms erfolgt (siehe Abschn. 12.4).

Dauer des Zustandes	Staudruck
1 Tag	0,2 q
2 Tage bis 24 Monate	0,7 q

Tabelle 2: Reduzierte Staudrücke für die Untersuchung der Zustände während der Montage oder der Wartung

### 6.3.8 Windlast bei Eisansatz

Bei Eisansatz ist die Windlast auf die durch den allseitigen Eisansatz (siehe Abschnitt 6.7) vergrößerte Bezugsfläche des Tragwerkes und der Abspannseile zu ermitteln. Bei Fachwerken sind die aerodynamischen Kraftbeiwerte dem durch die Vereisung veränderten Völligkeitsgrad entsprechend anzusetzen.

### 6.3.9 Andere Windwirkungen

Wirbelerregte Schwingungen rechtwinklig zur Windrichtung (Querschwingungen) können insbesondere bei Türmen mit kreisförmigen oder annähernd kreisförmigen Querschnitten auftreten. Die größten Beanspruchungen ergeben sich dabei im Resonanzfall, bei dem die Wirbelablösefrequenz mit der Eigenfrequenz der schwingungserregten Anlage übereinstimmt (siehe Abschn. 11.3.2).

*Andere Windwirkungen können hervorgerufen werden durch gegenseitige Beeinflussung der Umströmung verschiedener Anlagenteile (Turmvorstau, Turmwindschatten) oder durch aerodynamische Unsymmetrie, die durch Fertigungs- oder Montageungenauigkeiten der Rotorblätter entstehen kann. Sie sind insbesondere beim Nachweis der Betriebfestigkeit (siehe Abschn. 8) zu berücksichtigen. Sofern keine genaueren Werte belegt werden können, ist hinsichtlich der aerodynamischen Unsymmetrie eine Fehleinstellung des Blatteinstellwinkels von  $\pm 0,3^\circ$  anzunehmen.*

#### 6.4 **Vorspannkraft**

Für die Vorspannkraft abgespannter Systeme gelten die Regelungen nach DIN 4131.

Hinsichtlich der Vorspannung vorgespannter Betonmaste ist DIN 4228 zu berücksichtigen.

#### 6.5 **Imperfektionen, Schiefstellung**

Außer den elastischen Verformungen der Tragkonstruktion und des Baugrunds unter Einwirkung der äußeren Lasten sind folgende ungewollte Abweichungen der Turmachse von der Lotrechten zu berücksichtigen:

- Schiefstellung der Turmachse mit 5 mm/m zur Erfassung von Herstellungs- und Montageungenauigkeiten sowie des Einflusses ungleichmäßiger Temperaturänderung (siehe auch Abschn. 6.6)
- Schiefstellung infolge ungleichmäßiger Setzungen des Baugrunds oder Änderung der Stützbedingungen

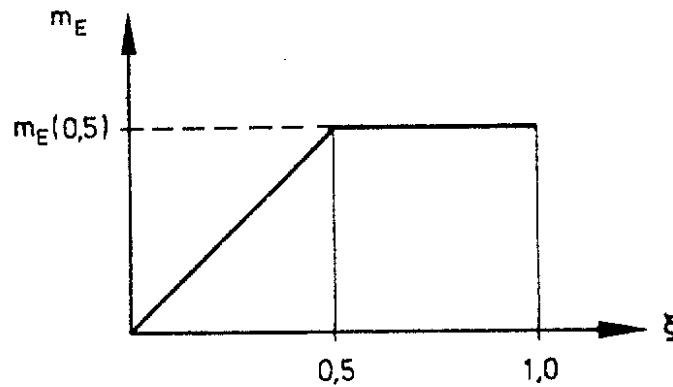
#### 6.6 **Wärmeeinwirkung**

Als gleichmäßige Temperaturänderung sind Schwankungen von  $\pm 35$  K gegenüber einer Aufstelltemperatur von  $+ 10$  °C anzusetzen. Verformungen des Turmes aus ungleichmäßiger Wärmeeinwirkung infolge Sonneneinstrahlung brauchen nicht gesondert nachgewiesen zu werden.

#### 6.7 **Eislasten**

Liegen keine genaueren Werte für Eislasten, die 1 mal in 50 Jahren auftreten, vor, so ist in nicht besonders gefährdeten Lagen bis zur Geländehöhe von 400 m über NN bei stillstehenden Anlagen vereinfachend ein allseitiger Eisansatz von 3 cm Dicke für alle der Witterung ausgesetzten Konstruktionsteile zu berücksichtigen. Die rechnerische Dichte des Eises ist mit  $\rho_E = 700 \text{ kg/m}^3$  anzunehmen.

*Bei Anlagen in Betrieb ist der Eisansatz an den Rotorblättern durch eine über die Länge des Rotorblattes verteilt anzunehmende Masse  $m_E(\xi)$  nach Bild 1 und Gleichung (5) zu berücksichtigen. Die Eismasse ist als an der Nase des Rotorblattes wirkend anzunehmen.*



$\xi$ : dimensionslose Ordinate auf dem Rotorblatt

Bild 1: Eisansatz an Rotorblättern bei Anlagen in Betrieb

$$m_E(0,5) = c_E(R) \cdot 9(1+9) \cdot \rho_E \cdot t_w^2 \quad (5)$$

Hierbei sind:

$$c_E(R) = 0,3 \cdot e^{-0,32 R} + 0,00675 \quad (6)$$

$R$  = Rotorradius in m

$t_w$  = Tiefe des Rotorblattes an der Wurzel

$t_s$  = Tiefe des Rotorblattes an der Spitze

$9$  =  $t_s/t_w$

$\rho_E$  = Dichte des Eises

Bei Anlagen in Betrieb sind die beiden folgenden Zustände zu untersuchen

- a) alle Rotorblätter vereist
- b) 1 Rotorblatt nicht vereist, die übrigen vereist.

## 6.8 Trägheits- und Funktionskräfte

### 6.8.1 Allgemeines

Folgende Trägheits- und Funktionskräfte sind bei der Bemessung der Windkraftanlage zu berücksichtigen:

- Zentrifugalkräfte des sich drehenden Rotors
- Kreiselkräfte aus der Windnachführung
- Bremskräfte
- Drehmoment aus Generatorbetrieb
- Trägheitskräfte aus Massenexzentrizitäten

**6.8.2 Zentrifugalkräfte**

Die Zentrifugalkräfte infolge des sich drehenden Rotors sind in Abhängigkeit von der Drehzahl des Rotors zu ermitteln.

**6.8.3 Kreiselkräfte**

Bei Anlagen mit motorischer Nachführung können Kreiselkräfte in der Regel vernachlässigt werden, wenn die Nachföhrgeschwindigkeit maximal  $15/R$  in  $^\circ/s$  und die Beschleunigung des Nachföhrantriebes nicht mehr als  $450/R^2$  in  $^\circ/s^2$  betrögt. Dabei ist  $R$  der Radius des Rotors in m.

**6.8.4 Bremskräfte**

Das aus dem Abbremsen des Rotors resultierende Bremsmoment ist entsprechend der Auslegung der Bremsen bei der Ermittlung der Reaktionskräfte zu berücksichtigen.

**6.8.5 Drehmoment aus Generatorbetrieb**

Das aus dem Generatorbetrieb resultierende Drehmoment betrögt

$$M_x = \frac{\max P_{el}}{\omega \cdot \eta} \quad (7)$$

Hierbei sind:

$\max P_{el}$  maximale elektrische Leistung

$\omega$  Kreisfrequenz der Rotordrehung

$\eta$  Wirkungsgrad von Generator und Getriebe der Anlage

Falls keine Werte für die elektrische Leistung oder den Wirkungsgrad belegt werden können, ist von einer spezifischen Leistung von  $500 \text{ W pro m}^2$  bestrichener Rotorfläche und einem Wirkungsgrad von  $\eta = 0,7$  auszugehen.

**6.8.6 Tröghheitskräfte aus Massenexzentrizitäten**

Die durch unterschiedliche Verteilung der Massen entstehenden Massenexzentrizitäten des Rotors bewirken Tröghheitskräfte, die bei der Ermittlung der Reaktionskräfte zu berücksichtigen sind. Sofern keine genaueren Werte belegt werden können, sind folgende Exzentrizitäten der Berechnung zugrunde zu legen

- ausgewöchteter Rotor:  $e = 0,005 R$
- nicht ausgewöchteter Rotor:  $e = 0,05 R$

Dabei ist  $R$  der Rotorradius.



*Außerdem sind die zusätzlichen Trägheitskräfte aus Massenexzentrizitäten infolge Eislasten für den Fall zu ermitteln, daß 1 Rotorblatt nicht vereist ist (siehe Abschn. 6.7).*

#### **6.9**      *Andere betriebsbedingte Einwirkungen*

*Andere zu berücksichtigende betriebsbedingte Einwirkungen sind z.B.*

- *Lastabwurf:    Plötzliches Wegfallen der Last*
- *Netzausfall:    Ausfall des externen elektrischen Netzes und damit unter Umständen auch der Versorgung der Betriebsführungssysteme*
- *Verbraucher-    Plötzliche Frequenzschwankung, plötzliche Spannungsschwankung,  
einfluß:           plötzliche Phasenänderung, plötzliche Widerstandserhöhung durch  
                         eine mechanische Arbeitsmaschine*

#### **6.10**      *Sonderlasten*

*Sonderlasten sind die aus Störfallzuständen (siehe Abschn. 5) resultierenden Beanspruchungen. Sie sind bei der Bemessung der Windkraftanlage zu berücksichtigen.*

*Für das im Falle des Generatorkurzschlusses auftretende Generatorkurzschlußmoment ist das 8-fache des Generatormomentes im normalen Betrieb anzunehmen, sofern keine genaueren Werte belegt werden können, z.B. durch eine Kurzschlußberechnung oder bei Anordnung einer Rutschkupplung.*

*Die im Falle einer Störung mögliche Überdrehzahl ist mindestens mit dem Wert  $1,25 n_R$  zu berücksichtigen.*

#### **6.11**      **Erdbeben**

Einwirkungen aus Erdbeben sind bei Windkraftanlagen mit Standorten in erdbebengefährdeten Gebieten zu berücksichtigen. Die maßgebende Erdbebenzone sowie die Einwirkungen aus Erdbeben sind nach DIN 4149 Teil 1 zu ermitteln. Dabei sind Windkraftanlagen der Bauwerksklasse 1 zuzuordnen.

### **7**            **Lastkombinationen**

Lastkombinationen ergeben sich aus der Zuordnung verschiedener Einwirkungen zu verschiedenen Betriebszuständen unter Berücksichtigung der Wahrscheinlichkeit ihres Auftretens. Die Kombinationen sind in

Gruppen entsprechend Tabelle 3 zusammengefaßt. In den Fällen, in denen Windgeschwindigkeits- oder Windrichtungsbereiche angegeben sind, sind die jeweils ungünstigsten Einwirkungen innerhalb der genannten Bereiche zu ermitteln.

Betriebszustände	äußere Einwirkungen	
	normal	extrem
Normalzustand	N	E
Störfallzustand	S	-
Montagezustand	M	-

Tabelle 3: Gruppen der Lastkombinationen

Innerhalb der einzelnen Gruppen sind die folgenden Kombinationen zu untersuchen, wobei ständig vorhandene Einwirkungen immer zu berücksichtigen sind. Die Lastgruppen N, E und S sind jeweils gekennzeichnet durch einen Grundzustand (Betriebszustand unter definierten Einwirkungen) und dabei auftretende weitere Lastzustände.

### **Lastgruppe N 1**

N 1.0 Grundzustand:

Produktionsbetrieb bei Betriebswindgeschwindigkeiten  $v_{\text{ein}} \leq v_B \leq v_{\text{aus}}$

- N 1.1 zugehörige normale Betriebsböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.4) unter Berücksichtigung von normalen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.1))
- N 1.2 Grundzustand kombiniert mit Schräganströmung (Abschn. 6.3.5 a)) und Windnachführung (Abschn. 6.8.3)
- N 1.3 Grundzustand kombiniert mit Netzausfall und/oder Lastabwurf (Abschn. 6.9)
- N 1.4 Grundzustand kombiniert mit Wärmeeinwirkung (Abschn. 6.6)

**Lastgruppe N 2****N 2.0 Grundzustand:**

Startvorgang bei Betriebswindgeschwindigkeiten  $v_{\text{ein}}$ ,  $v_{\text{Nenn}}$  oder  $v_{\text{aus}}$

- N 2.1 zugehörige normale Betriebsböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.4) unter Berücksichtigung von normalen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.1))

**Lastgruppe N 3****N 3.0 Grundzustand:**

Stoppvorgang bei Betriebswindgeschwindigkeiten  $v_{\text{ein}}$ ,  $v_{\text{Nenn}}$  oder  $v_{\text{aus}}$

- N 3.1 zugehörige normale Betriebsböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.4) unter Berücksichtigung von normalen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.1))

**Lastgruppe N 4****N 4.0 Grundzustand:**

Betriebsbereiter Zustand (Stillstand, Leerlauf) bei der Jahreswindgeschwindigkeit

- N 4.1 Jahresböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.2) unter Berücksichtigung von normalen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.1))
- N 4.2 Grundzustand kombiniert mit Schräganströmung (Abschn. 6.3.5 a))
- N 4.3 Grundzustand kombiniert mit Wärmeeinwirkung (Abschn. 6.6)

**Lastgruppe E 1****E 1.0 Grundzustand:**

Produktionsbetrieb bei Betriebswindgeschwindigkeiten  $v_{\text{ein}} \leq v_B \leq v_{\text{aus}}$

- E 1.1 zugehörige extreme Betriebsböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.4) unter Berücksichtigung von extremen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.2)) und Windnachführung (Abschn. 6.8.3)
- E 1.2 Grundzustand kombiniert mit maximalem Windgradient über die bestrichene Rotorfläche (Abschn. 6.3.6)
- E 1.3 Grundzustand kombiniert mit Verbrauchereinfluß (Abschn. 6.9)
- E 1.4 Grundzustand kombiniert mit Eislasten (Abschn. 6.7 und 6.3.8)

**Lastgruppe E 2****E 2.0 Grundzustand:**

Betriebsbereiter Zustand (Stillstand, Leerlauf) bei der Grundwindgeschwindigkeit

- E 2.1 Nennböengeschwindigkeit unter Berücksichtigung von extremen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.2)) nach vorausgegangenem Netzausfall (Abschn. 6.9). Hierbei darf die mittlere Windrichtung in Richtung der Rotorachse angenommen werden.
- E 2.2 Grundzustand kombiniert mit Eislasten (Abschn. 6.7 und 6.3.8) und unter Berücksichtigung von extremen Windrichtungsänderungen (Abschn. 6.3.5 b.2))

**Lastgruppe S 1****S 1.0 Grundzustand:**

Produktionsbetrieb bei Betriebswindgeschwindigkeiten  $v_{\text{ein}} \leq v_B \leq v_{\text{aus}}$

- S 1.1 Grundzustand kombiniert mit Notabschaltung/Notbremsung (Abschn. 6.10)
- S 1.2 Grundzustand kombiniert mit Fehler im Starkstromteil (Generatorkurzschluß) (Abschn. 6.10)
- S 1.3 Grundzustand kombiniert mit Fehler im Betriebsführungssystem (Abschn. 6.10)
- S 1.4 Grundzustand kombiniert mit Fehler in einer der Komponenten des Sicherheitssystems (Abschn. 6.10)
- S 1.5 Grundzustand kombiniert mit Erdbeben (Abschn. 6.11)

**Lastgruppe S 2****S 2.0 Grundzustand:**

Zustand nach Auftreten eines Fehlers (Abschn. 6.10):

- S 2.1 Grundzustand kombiniert mit Jahresböengeschwindigkeit (Abschn. 6.3.2).

Beim Ausfall der Windnachführung ist der Wind mit der Jahresböengeschwindigkeit aus der ungünstigsten Richtung wirkend anzunehmen.

**Lastgruppe M 1**

Zustände während Transport, Montage oder Wartung (Abschn. 5):

- M 1.1 kombiniert mit reduzierten Windlasten (Abschn. 6.3.7)
- M 1.2 kombiniert mit wirbelerregten Querschwingungen (Abschn. 6.3.9)

## 8 Beanspruchungskollektive zum Nachweis der Betriebsfestigkeit

### 8.1 Allgemeines

Der Nachweis der Betriebsfestigkeit ist auf der Grundlage eines Beanspruchungskollektivs zu führen (siehe Abschn. 12.4). Dieses kann auf rechnerischem Weg durch Simulation der für die Betriebsfestigkeit maßgebenden Einwirkungen nach Abschnitt 8.2 ermittelt werden. Anstelle dieser in der Regel sehr aufwendigen Berechnung eines Kollektivs darf für Horizontalachsenanlagen das in Abschnitt 8.3 dargestellte vereinfachte Kollektiv dem Betriebsfestigkeitsnachweis zugrundegelegt werden.

Die Lebensdauer der Anlage ist mit mindestens 20 Jahren anzunehmen.

### 8.2 Maßgebende Einwirkungen

*Folgende Einwirkungen sind bei der rechnerischen Ermittlung eines Beanspruchungskollektivs zu berücksichtigen:*

- *Trägheitskräfte aus Massenexzentrizitäten (Abschn. 6.8.6)*
- *aerodynamische Unsymmetrie (Abschn. 6.3.9)*
- *Turmvorstau, Turmwindschatten (Abschn. 6.3.9) unter Berücksichtigung der statistischen Verteilung der Windgeschwindigkeiten (Abschn. 6.3.2)*
- *Ungleichförmige Verteilung der Betriebswindgeschwindigkeiten über die vom Rotor bestrichene Fläche (Abschn. 6.3.3)*
- *Schräganströmung aus einem Winkel von  $10^\circ$  zur Richtung der Rotorachse, sofern sich aus der Betriebsführung nicht höhere Werte ergeben*
- *Abweichung der Windrichtung von der Horizontalen um  $10^\circ$*
- *ggf. Einfluß der Neigung der Rotorachse gegen die Horizontale*
- *Windnachführung während 10 % der Lebensdauer*
- *Start- und Stoppvorgänge unter Berücksichtigung der dynamischen Erhöhungen beim Durchfahren der Turmresonanz*  
     *1000 Start- und 1000 Stoppvorgänge pro Jahr bei  $v_{\text{ein}}$*   
     *50 Start- und 50 Stoppvorgänge pro Jahr bei  $v_{\text{aus}}$*
- *Windturbulenz*  
     *Turbulenzintensität in Höhe des Rotormittelpunktes:  $I_0 = 0,2$*
- *Änderungen der mittleren Windgeschwindigkeiten*
- *Eislasten (Abschn. 6.7), anzunehmen an 7 Tagen pro Jahr bei Nennleistung für den Fall, daß 1 Rotorblatt nicht vereist ist, die übrigen mit 50 % der Eismasse nach Bild 1 und Gleichung (5)*

### 8.3 Darstellung eines vereinfachten Beanspruchungskollektivs

Ein vereinfachtes Kollektiv zum Nachweis der Betriebsfestigkeit für den Turm von Horizontalachsenanlagen ist in Bild 2 dargestellt. Es erfaßt die aus dem maschinentechnischen Teil der Anlage auf den Turm einwirkenden Beanspruchungen.

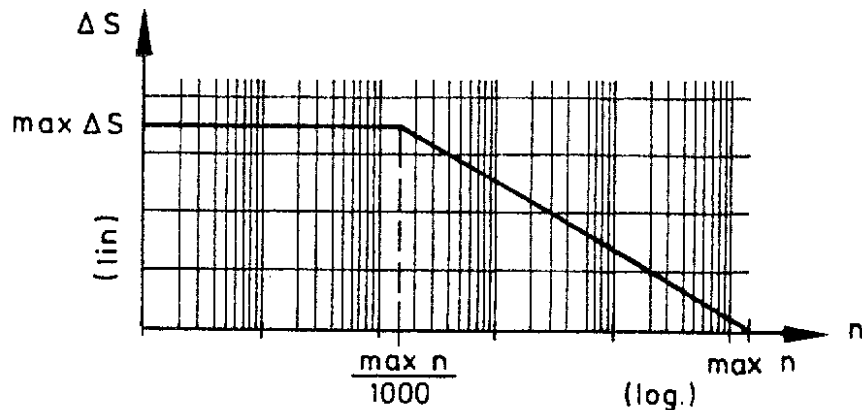


Bild 2: Vereinfachtes Beanspruchungskollektiv

Die maximale Beanspruchungsschwingbreite  $\max \Delta S$  ist hierbei gleich der 1,5-fachen Beanspruchung infolge der im Produktionsbetrieb bei der Nennwindgeschwindigkeit  $v_{\text{Nenn}}$  und unter einem Winkel  $\beta = 0$  zur Rotorachse auf den Rotor einwirkenden aerodynamischen Lasten (mittlerer aerodynamischer Turmschub).

Die maximale Lastspielzahl  $\max n$  wird aus der Blattdurchgangsfrequenz bei Nenndrehzahl, die über die gesamte Lebensdauer konstant wirkend angenommen wird, wie folgt ermittelt:

$$\max n = m_R \cdot n_R \cdot T \quad (8)$$

Hierbei sind:

$m_R$  Anzahl der Rotorblätter  
 $n_R$  Nenndrehzahl des Rotors  
 $T$  Lebensdauer

## 9 Nachweiskonzept

### 9.1 Allgemeines

Die Nachweise sind für verschiedene Grenzzustände durch Verfahren mit Hilfe von Teilsicherheitsbeiwerten zu führen. Diese Grenzzustände, bei deren Überschreitung das Tragwerk die Entwurfsanforderungen nicht mehr erfüllt, sind

- Grenzzustand der Tragfähigkeit
- Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit.

Es ist jeweils nachzuweisen, daß die Bemessungswerte der Einwirkungen nicht größer als die Bemessungswerte der Widerstände sind.

Die Nachweise für Turm und Gründung sind nach den für die jeweilige Bauart maßgebenden Technischen Baubestimmungen zu führen. Hierzu zählen insbesondere folgende Grundnormen:

Stahlkonstruktionen

- DIN V ENV 1993 Teil 1-1
- DIN 18 800 Teil 1 bis Teil 4

Betonkonstruktionen

- DIN V ENV 1992 Teil 1-1
- DIN 1045<sup>3)</sup>

---

3) nur zum Nachweis des Fundamentes



Außerdem gelten die Regelungen folgender Fachnormen, soweit hier keine anderen Festlegungen getroffen sind:

- DIN 4131, DIN 4133 für Türme aus Stahl sowie für die Gründung
- DIN 4228 für Türme aus Stahlbeton oder Spannbeton

Für die Ermittlung der Beanspruchungen des Baugrunds oder der Beanspruchungen in Bauteilen, die nicht entsprechend dem Nachweiskonzept mit Teilsicherheitsbeiwerten bemessen werden, ist der Übergang auf das dafür jeweils zugrunde zu legende Bemessungskonzept (z.B. nach DIN 1045 oder DIN 1054) zu berücksichtigen. Für Nachweise auf dem Niveau von Gebrauchslasten sind die Schnittgrößen aus den charakteristischen Werten der Einwirkungen und einem einheitlichen Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_F = 1,0$  zu ermitteln.

Unterschiedliche Sicherheits- und Nachweiskonzepte dürfen nicht vermischt angewendet werden.

## **9.2 Teilsicherheitsbeiwerte der Einwirkungen**

### **9.2.1 Grenzzustand der Tragfähigkeit**

Die Bemessungswerte der Einwirkungen sind für die Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit durch Multiplikation der charakteristischen Werte mit den Teilsicherheitsbeiwerten  $\gamma_F$  nach Tabelle 4 zu ermitteln.

*Das Verfahren der Teilsicherheitsbeiwerte ist für Windkraftanlagen zur Ermittlung der aus dem maschinentechnischen Teil der Anlage auf den Turm einwirkenden Schnittgrößen nicht immer direkt anwendbar, weil sich der Betriebszustand der Windkraftanlage aus dem Gleichgewicht der Einwirkungen ergibt (siehe Abschn. 10). In diesen Fällen müssen die einzelnen Einflußgrößen (z.B. Drehzahl, Windlasten) so variiert werden, daß das durch die Teilsicherheitsbeiwerte definierte Sicherheitsniveau eingehalten wird.*

Vereinfachend kann für ungünstig wirkende Einwirkungen der größte Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_F$  der Einwirkungen der jeweiligen Lastkombination verwendet werden.

Für die Nachweise der Betriebsfestigkeit dürfen die Bemessungswerte der Einwirkungen mit  $\gamma_F = 1,0$  ermittelt werden.

Einwirkung	Gruppe der Lastkombinationen			
	N	E	S	M
Eigenlasten und Trägheitskräfte ungünstig	1,35 <sup>*)</sup>	1,35 <sup>*)</sup>	1,0	1,35 <sup>*)</sup>
günstig	1,0	1,0	1,0	1,0
Vorspannung <sup>**)</sup> ungünstig	1,2	1,2	1,0	1,0
günstig	0,8	0,8		
Windlasten	1,2	1,5	1,0	1,5
Funktionskräfte	1,35	1,2	1,0	1,35
Wärmeeinwirkung	1,5	-	-	-
Erdbeben	-	-	1,0	-
<p><sup>*)</sup> bei genauem Nachweis der Eigengewichte (z.B. durch Wiegen) darf <math>\gamma_F = 1,1</math> angenommen werden.</p> <p><sup>**) im Falle der Vorspannkraft bei abgespannten Systemen darf in allen Gruppen mit <math>\gamma_F = 1,0</math> gerechnet werden.</sup></p>				

Tabelle 4: Teilsicherheitsbeiwerte  $\gamma_F$  der Einwirkungen für Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit

### 9.2.2 Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit

Der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_F$  der Einwirkungen für Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit beträgt für alle Einwirkungen  $\gamma_F = 1,0$ .

## 10 Schnittgrößen aus dem maschinentechnischen Teil der Windkraftanlage als Einwirkungen auf den Turm

Im allgemeinen dürfen die Schnittgrößen aus dem maschinentechnischen Teil der Windkraftanlage als Einwirkungen auf den Turm auf der Grundlage einer quasistatischen Berechnung ermittelt werden. Dabei genügt die Angabe der Bemessungsschnittgrößen unter Berücksichtigung der Teilsicherheitsbeiwerte  $\gamma_F$  an der Schnittstelle Gondel/Turm.

Es sind die Schnittgrößen für den bei der jeweiligen Lastkombination herrschenden Grundzustand (siehe Abschn. 7) und die jeweils maximalen Schnittgrößen für die zugehörigen Lastzustände anzugeben. Es können hierbei vereinfachend alle Lastkomponenten als gleichzeitig mit ihrem Maximalwert oder, falls günstig wirkend, mit ihrem Minimalwert wirkend angenommen werden.

Die Bemessungswerte der Schnittgrößen sind für den Nachweis im Grenzzustand der Tragfähigkeit und der Gebrauchstauglichkeit entsprechend Tabelle 5 zusammenzustellen.

Grenzzustand: Tragfähigkeit / Gebrauchstauglichkeit							
Lastkombinationen	$v(h)$ [m/s]	$F_x$ [kN]	$F_y$ [kN]	$F_z$ [kN]	$M_x$ [kNm]	$M_y$ [kNm]	$M_z$ [kNm]
N 1.0							
N 1.1							
N 1.2							
..							
..							
..							
..							
..							

Tabelle 5: Bemessungswerte der Schnittgrößen für Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit bzw. Gebrauchstauglichkeit (Bezeichnung der Koordinatenachsen siehe Bild 3)

Außerdem sind für die Schnittstelle Gondel/Turm anzugeben:

- Bemessungswerte des Beanspruchungskollektivs nach Abschn. 8 zum Nachweis der Betriebsfestigkeit
- Massen und Massenträgheitsmomente des maschinentechnischen Teils der Anlage

Wird eine dynamische Berechnung durchgeführt, bei der im allgemeinen das dynamische Verhalten von Turm und Fundament mitberücksichtigt wird, so ergeben sich die Bemessungsschnittgrößen für den Turm, insbesondere an der Schnittstelle Gondel/Turm und an anderen Bemessungspunkten im Turm und Fundament als Zeitverläufe für alle Lastkombinationen.

Es ist zu beachten, daß Lastkomponenten für einige Nachweise auch günstig wirken können. Die einzelnen Komponenten der Schnittgrößen haben im allgemeinen keinen phasengleichen Verlauf, so daß hier je nach Nachweisart (Biegung, Schub) die ungünstigsten Zeitpunkte herauszugreifen sind.

Bei einer dynamischen Berechnung im Zeitbereich kann das Verfahren der Teilsicherheitsbeiwerte nicht angewendet werden. In diesem Falle ist entsprechend Abschnitt 9.2.1 zu verfahren.

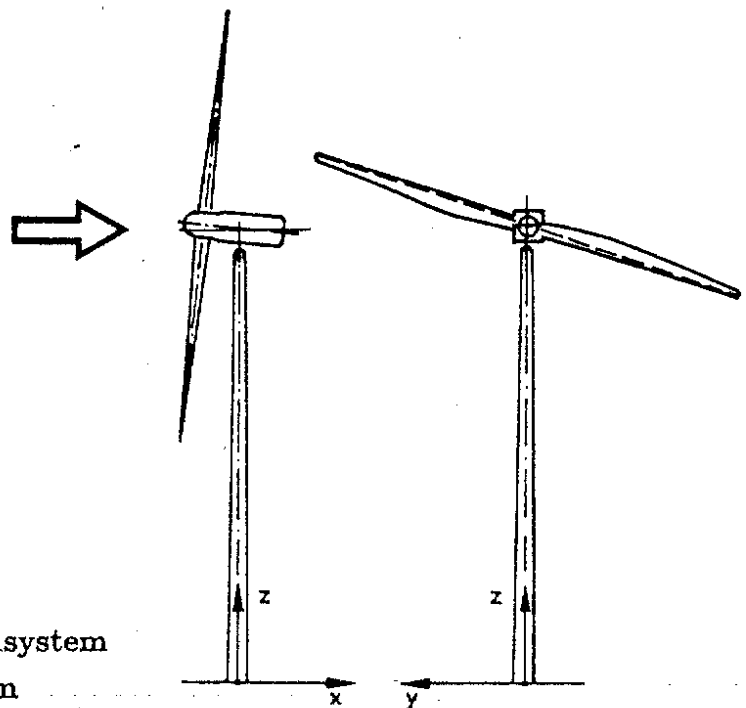


Bild 3: Koordinatensystem  
für den Turm

## 11 Berücksichtigung des Schwingungsverhaltens des Turms

### 11.1 Ermittlung der Eigenfrequenzen

Die Eigenfrequenzen dürfen für das zu untersuchende Schwingungssystem unter der Annahme elastischen Werkstoffverhaltens ermittelt werden. Dabei ist auch der Einfluß der Gründung zu berücksichtigen. Die Anzahl der zu ermittelnden Eigenfrequenzen höherer Ordnung muß mindestens so groß gewählt werden, daß die höchste berechnete Eigenfrequenz um mindestens 20 % höher liegt als die Frequenz des Blattdurchgangs.

### 11.2 Durch Rotordrehung erregte Schwingungen des Turms

Es ist der Nachweis zu führen, daß die Eigenfrequenzen  $f_0$  des Turms einschließlich Fundament und Gründung einen ausreichenden Abstand zu den Erregerfrequenzen  $f_R$  des laufenden Rotors - dies sind insbesondere die einfache Drehzahl und die Blattdurchgangsfrequenz - haben. Um Unsicherheiten bei der Berechnung der Eigenfrequenzen zu berücksichtigen, sind diese bei den folgenden Betrachtungen um  $\pm 5\%$  zu variieren.

Bei Anwendung des vereinfachten Beanspruchungskollektivs zum Nachweis der Betriebsfestigkeit darf wie folgt vorgegangen werden:

Es werden 3 Bereiche je nach Verhältnis von Erregerfrequenz  $f_R$  zu Eigenfrequenz  $f_0$  unterschieden.

**Bereich A:**  $f_R/f_0 \leq 0,3$  oder  $f_R/f_0 \geq 1,4$

Es braucht keine dynamische Vergrößerung berücksichtigt zu werden.

**Bereich B:**  $0,3 < f_R/f_0 < 0,95$  oder  $1,05 < f_R/f_0 < 1,4$

Die dynamische Vergrößerung der Schnittgrößen ist beim Nachweis der Betriebsfestigkeit zu berücksichtigen. Sofern keine dynamische Analyse durchgeführt wird, dürfen die in dem vereinfachten Beanspruchungskollektiv nach Abschn. 8.3 erfaßten Beanspruchungsschwingbreiten mit dem dynamischen Vergrößerungsfaktor  $\chi$  nach Gleichung (9) unter Annahme einer Gesamtdämpfung (Strukturdämpfung und aerodynamische Dämpfung bei Anlage in Betrieb) mit einem logarithmischen Dämpfungsdekrement  $\delta = 0,6$  multipliziert werden. Eine dynamische Vergrößerung ist nicht erforderlich für den Fall, daß  $f_R$  gleich der Drehzahl des Rotors ist.

$$\chi = \frac{1}{\sqrt{\left(1 - \left(\frac{f_R}{f_0}\right)^2\right)^2 + \left(\frac{\delta}{\pi} \cdot \frac{f_R}{f_0}\right)^2}} \quad (9)$$

**Bereich C:**  $0,95 \leq f_R/f_0 \leq 1,05$

Ein dauernder Betrieb in diesem Bereich ist ohne eine dynamische Analyse und eine betriebliche Schwingungsüberwachung unzulässig.

### 11.3 Durch Wind erregte Schwingungen des Turms

#### 11.3.1 Böenerregte Schwingungen in Windrichtung (Böenreaktionsfaktor)

Die durch die Böigkeit des Windes hervorgerufene Schwingungswirkung in Windrichtung wird durch den Ansatz einer statischen Ersatzlast erfaßt. Hierzu ist die gesamte Windlast (Horizontalschub) infolge der mittleren Windgeschwindigkeit des jeweiligen Grundzustandes mit dem Böenreaktionsfaktor  $G$  zu vervielfachen. Ein Verfahren zur Ermittlung des Böenreaktionsfaktors ist in DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>2)</sup> angegeben. Vereinfacht darf dabei für das Verhältnis zwischen Bauwerksbreite  $b$  und Bauwerkshöhe  $h$  ein Wert  $b/h = 0,1$  zugrunde gelegt werden.

Bei Türmen aus Stahl, Spannbeton oder Stahlbeton darf einheitlich ein logarithmisches Dämpfungsdekrement bei Böenbelastung von  $\delta_B = 0,1$  angenommen werden.

Der Böenreaktionsfaktor ist nur bei den Lastzuständen N 4.1, E 2.1 und S 2.1 zu berücksichtigen.

#### 11.3.2 Wirbelerregte Querschwingungen

Die durch wirbelerregte Schwingungen rechtwinklig zur Windrichtung hervorgerufenen Beanspruchungen bei Türmen mit kreisförmigen oder annähernd kreisförmigen Querschnitten sind nach den in DIN V ENV 1991 Teil 2-1<sup>1)</sup> sowie in DIN 4131/11.91 oder in DIN 4133/11.91 jeweils im Anhang A angegebenen Verfahren zu ermitteln.

Ein Nachweis der Querschwingungen bei Türmen aus Stahlbeton oder Spannbeton ist in der Regel nicht erforderlich.

1) liegt z.Z. noch nicht vor

2) bis zum Vorliegen dieser Norm gelten die Regelungen des Anhangs B

## 12 Standsicherheitsnachweise für Turm und Gründung

### 12.1 Allgemeines

Es gelten die Regelungen der im Abschn. 9.1 genannten Technischen Baubestimmungen, sofern im folgenden nichts anderes bestimmt wird.

### 12.2 Grenzzustand der Tragfähigkeit

Die Beanspruchbarkeiten sind unter Berücksichtigung der Teilsicherheitsbeiwerte  $\gamma_M$  nach Tabelle 6 zu ermitteln. Bezüglich der Teilsicherheitsbeiwerte  $\gamma_F$  und  $\gamma_M$  beim Nachweis der Betriebsfestigkeit siehe Abschn. 12.4.

	$\gamma_M$
Stahl	1,1
Beton	1,5 <sup>*)</sup>
Schleuderbeton	1,4 <sup>*)</sup>
Betonstahl	1,15
<sup>*)</sup> Für Verformungsberechnungen (Theorie 2. Ordnung) darf $\gamma_M = 1,2$ angenommen werden.	

Tabelle 6: Teilsicherheitsbeiwerte  $\gamma_M$  für Nachweise im Grenzzustand der Tragfähigkeit

Beanspruchungen von Stahlkonstruktionen sind nach der Elastizitätstheorie zu ermitteln (Nachweisverfahren Elastisch-Elastisch oder Elastisch-Plastisch).

### 12.3 Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit

Für Nachweise im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit beträgt der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_M = 1,0$ .

Bei Türmen aus Beton dürfen unter Einwirkung des ungünstigsten Lastzustandes der Gruppe N keine Zugspannungen in den Querschnitten auftreten.

Bei Türmen aus Stahl darf unter Einwirkung des ungünstigsten Lastzustandes kein Fließen eintreten.

Geschraubte Stöße in Türmen aus Stahl sind so vorzuspannen, daß die Fuge unter Einwirkung des ungünstigsten Lastzustandes nicht klafft.

Die Fundamente sind so auszubilden, daß unter Einwirkung des ungünstigsten Grundzustandes der Gruppe N keine klaffende Fuge auftritt.

#### 12.4 Betriebsfestigkeit

Dem Nachweis ist das Kollektiv aus Betriebsbeanspruchungen nach Abschn. 8 mit den nach Abschn. 10 anzugebenden Bemessungswerten der Beanspruchungsschwingbreiten und der maximalen Lastspielzahl zugrunde zu legen. Gegebenenfalls sind die dynamischen Einwirkungen der durch Rotordrehung erregten Schwingungen nach Abschn. 11.2 und der wirbelerregten Querschwingungen (siehe Abschn. 11.3.2) zusätzlich zu berücksichtigen. Sofern Querschwingungen nachzuweisen sind, brauchen diese nicht mit den Schwingungen aus Betriebsbeanspruchungen (siehe Abschn. 8) überlagert zu werden, wenn in beiden Fällen die Windrichtung während der gesamten jeweiligen Einwirkungsdauer als konstant angenommen wird. Die maximale Lastspielzahl für die Einwirkungen aus Querschwingungen ist, sofern nicht anders nachgewiesen oder Gegenmaßnahmen getroffen werden, wie folgt zu ermitteln:

$$\max n = 2 \cdot 10^7 \cdot T \cdot f_0 \cdot \left( \frac{v_{\text{crit}}}{v_0} \right)^2 \cdot e^{-\left( \frac{v_{\text{crit}}}{v_0} \right)^2} \quad (10)$$

Hierbei sind

- $f_0$       Eigenfrequenz des Turms in 1/s
- $v_{\text{crit}}$    kritische Windgeschwindigkeit für die Wirbelerregung
- $v_0$       Bezugswerte der Rayleigh-Verteilung (siehe Tabelle 1) im Bereich der Wirbelerregung



**T** Einwirkungsdauer in Jahren; wenn nicht anders bestimmt, dürfen hierfür folgende Werte angenommen werden:

- $T = 0,5$  Jahre für den Zustand der Montage, ohne Gondel und Maschine
- $T = 1$  Jahr für den Zustand des Stillstandes und der Wartung, mit Gondel und Maschine

Die Einwirkungen der beiden Zustände sind zu überlagern.

Für die Zeit des Betriebszustandes brauchen Querschwingungen im allgemeinen nicht berücksichtigt zu werden.

Die einwirkenden Schwingbreiten sind als Spannungsschwingbreiten im Gebrauchszustand mit  $\gamma_F = 1,0$  zu ermitteln.

Soweit im folgenden nichts anderes bestimmt ist, sind die Nachweise nach den in den entsprechenden Grundnormen<sup>4)</sup> angegebenen Verfahren zu führen.

Bei Turmkonstruktionen aus Stahl richtet sich der Nachweis nach DIN V ENV 1993 Teil 1-1. Abweichend hiervon sind die Ermüdungsfestigkeit (Wöhlerlinie) nach Bild 4 und der Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_M = 1,1$ <sup>5)</sup> anzunehmen. Der Bezugswert der Ermüdungsfestigkeit  $\Delta\sigma_A$ , definiert als Ermüdungsfestigkeit bei  $N_A = 2 \cdot 10^6$  Lastwechseln mit einer Überlebenswahrscheinlichkeit von 95 % bei einer Aussagewahrscheinlichkeit von 95 %, kann entsprechend der vorliegenden Kerbfallklasse den Kerbfallkatalogen von DIN V ENV 1993 Teil 1-1 oder DIN 4133/11.91, Anhang B entnommen werden.

---

4) Bei Türmen aus Stahlbeton oder Spannbeton dürfen die Nachweise bis zum Vorliegen einer entsprechenden Norm nach dem im CEB-FIP Model Code 1990<sup>\*)</sup>, Abschnitt 6.7 angegebenen Verfahren geführt werden

<sup>\*)</sup> zu beziehen durch EPS Lausanne, Postfach 88, CH-1015 Lausanne

5) Bei nicht zugänglichen für die Tragsicherheit relevanten Bauteilen ist mit einem Teilsicherheitsbeiwert  $\gamma_M = 1,25$  zu rechnen

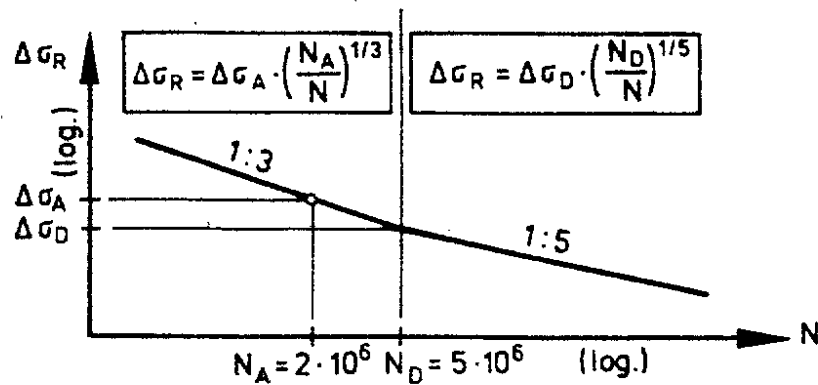


Bild 4: Wöhlerlinie für Stahl

Bei Türmen aus Stahlbeton oder Spannbeton darf der Nachweis für den Beton entfallen, wenn folgende Bedingung eingehalten ist:

$$\max \Delta \sigma \leq 0,65 f_{ck} - 1,12 \max \sigma_c \quad (11)$$

$$\text{mit } \max \sigma_c \leq 0,58 f_{ck}$$

Hierbei sind

- $\max \Delta \sigma$  größte Spannungsschwingbreite in der Betondruckzone
- $f_{ck}$  charakteristische Betondruckfestigkeit
- $\max \sigma_c$  größte Betondruckspannung in der äußersten Faser des Querschnitts

Die Spannungen sind unter Annahme elastischen Baustoffverhaltens mit einem Verhältniswert der Elastizitätsmoduln von Stahl und Beton von  $E_s/E_c = 15$  zu ermitteln.

Zum Nachweis der Pfahlgründungen darf der Einfluß der dynamischen Betriebsbeanspruchungen vereinfacht wie folgt erfaßt werden: Den Beanspruchungen aus den im Produktionsbetrieb bei Nennwindgeschwindigkeit  $v_{\text{Nenn}}$  und unter einem Winkel  $\beta = 0$  zur Rotorachse auf den Rotor einwirkenden aerodynamischen Lasten (mittlerer aerodynamischer Turmschub) ist eine Beanspruchungsschwingbreite gleicher Größe zu überlagern.

## **Anhang A: Vereinfachter Nachweis der Standsicherheit für kleine Windkraftanlagen**

### **A.1 Geltungsbereich**

Bei kleinen Windkraftanlagen, die den nachfolgend genannten Bedingungen genügen, darf der Nachweis der Standsicherheit für Turm und Gründung vereinfacht nach Abschn. A.2 geführt werden.

- Überstrichene Rotorfläche:  $\leq 7,0 \text{ m}^2$
- Nennleistung:  $\leq 1,0 \text{ kW}$
- Höhe des Rotormittelpunktes  
über Gelände:  $\leq 7,0 \text{ m}$

Alle Bedingungen müssen gleichzeitig erfüllt sein.

### **A.2 Nachweise**

Turm und Gründung kleiner Windkraftanlagen dürfen mit vereinfachten Lastannahmen nachgewiesen werden, wobei neben den ständig vorhandenen Einwirkungen lediglich die im folgenden beschriebenen Windwirkungen zu berücksichtigen sind.

#### **1. Betriebsbereiter Zustand (Stillstand, Leerlauf)**

Windlasten entsprechend der Nennböengeschwindigkeit nach Abschn. 6.3.2 auf die vom Wind getroffenen Flächen.

Die durch die Böigkeit des Windes hervorgerufene Schwingungswirkung in Windrichtung darf vereinfacht durch eine Lasterhöhung mit dem Faktor 1,1 berücksichtigt werden.

## **2. Produktionsbetrieb**

Windlasten entsprechend einem gleichmäßig verteilten Winddruck von  $0,3 \text{ kN/m}^2$  auf die vom Rotor bestrichene Fläche.

*Für Berechnungen maschinentechnischer Teile der Anlage darf bei Horizontalachsenanlagen die so ermittelte Windlast zu gleichen Teilen auf die Rotorblätter verteilt und als dreieckförmige Last mit dem Maximum an der Blattspitze angesetzt werden.*

Durch Rotordrehung erregte Schwingungen des Turmes (siehe Abschn. 11.2) sind durch sorgfältiges Auswuchten der beweglichen Teile der Anlage weitgehend zu vermeiden.

Wirbelerregte Querschwingungen sind gegebenenfalls durch konstruktive Maßnahmen (z.B. Störabspannungen, Schwingungsdämpfer) zu vermeiden.

## Anhang B: Windlasten

Dieser Anhang B entfällt mit der Herausgabe von DIN V ENV 1991 Teil 2-1

### B.1 Allgemeines

Die resultierende Windlast  $W_i$  im Abschnitt  $i$  der vom Wind getroffenen Fläche ermittelt sich zu

$$W_i = c_{fi} \cdot q_i \cdot A_i \quad (\text{B.1})$$

Hierbei sind

$c_{fi}$  auf den Abschnitt  $i$  bezogener aerodynamischer Kraftbeiwert,

$q_i$  Staudruck in Höhe  $z_i$  über Gelände

$A_i$  Bezugsfläche im Abschnitt  $i$ .

Der aerodynamische Kraftbeiwert  $c_{fi}$  und die zugehörige Bezugsfläche  $A_i$  sind DIN 1055 Teil 4 zu entnehmen. Für Bauteilformen, die in diesen Normen nicht enthalten sind, dürfen diese Werte dem anerkannten, auf Windkanalversuchen beruhenden Schrifttum entnommen oder durch Versuche im Windkanal ermittelt werden.

Der Staudruck  $q(z)$  in der Höhe  $z$  über Gelände ergibt sich wie folgt aus der maßgebenden Windgeschwindigkeit

$$q(z) = \frac{\rho}{2} v^2(z) \quad (\text{B.2})$$

Hierbei sind

- $\rho$  Luftdichte; sie darf mit  $\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3$  angenommen werden  
 $v(z)$  Windgeschwindigkeit in der Höhe  $z$  über Gelände

Die Windgeschwindigkeit in der Höhe  $z$  über Gelände ist wie folgt zu ermitteln:

$$v(z) = v(10) \cdot \left( \frac{z}{10} \right)^\alpha \quad (\text{B.3})$$

Hierbei sind

- $v(10)$  Bezugswert der Windgeschwindigkeit in 10 m Höhe über Gelände  
 $\alpha$  Rauigkeitsexponent  
 $z$  Höhe über Gelände in m

## B.2 Meteorologische Daten der Windgeschwindigkeit

Die Bezugswerte der Grundwindgeschwindigkeit in 10 m Höhe  $v_m(10)$  für die vier Windzonen (Staudruckzonen) nach DIN 4131/11.91, Anhang A, sind in Tabelle B.1, Spalte 2 angegeben.

Der Rauigkeitsexponent ist hierfür mit  $\alpha = 0,16$  anzunehmen.

Die Bezugswerte der Nennböengeschwindigkeit in 10 m Höhe  $v_b(10)$  für die vier Windzonen (Staudruckzonen) nach DIN 4131/11.91, Anhang A, sind in Tabelle B.1, Spalte 3 angegeben.

Der Rauigkeitsexponent ist hierfür mit  $\alpha = 0,11$  anzunehmen.

1	2	3
Zone	$v_m(10)$	$v_b(10)$
I	24,3	35,5
II	27,6	39,6
III	32,0	45,8
IV	36,8	51,2

Tabelle B.1: Bezugswerte  $v_m(10)$  und  $v_b(10)$  in m/s

Die Werte der Tabelle B.1 für Zone I gelten nur für Standorte mit Geländehöhe bis zu 800 m über NN.

In exponierten Lagen, z.B. auf Erhebungen, kann sich die Windgeschwindigkeit erhöhen. Sofern keine genaueren Untersuchungen durchgeführt werden,

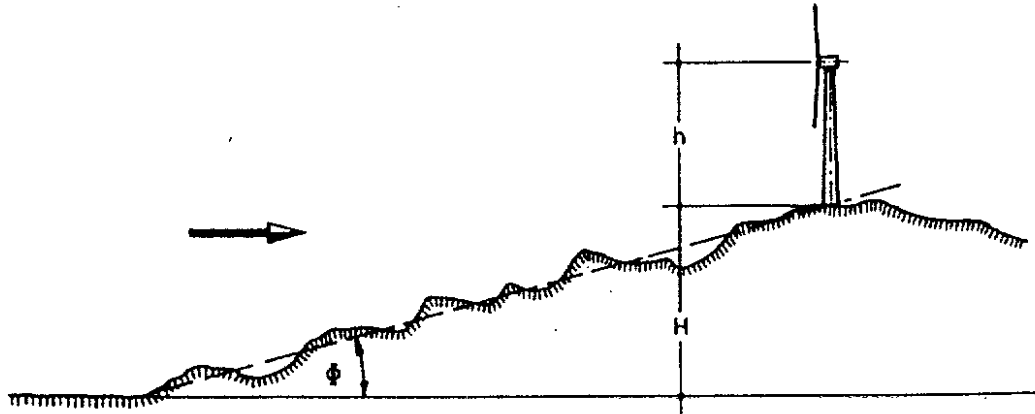
- darf eine Erhöhung der Windgeschwindigkeit unberücksichtigt bleiben, wenn

$$\tan \phi \leq 0,3 \quad \text{und} \quad h/H \geq 6$$

- ist die Windgeschwindigkeit in jeder Höhe über Gelände um 10 % zu erhöhen, wenn

$$\tan \phi \leq 0,3 \quad \text{und} \quad 6 \geq h/H \geq 2.$$

Bezeichnungen siehe Bild B.1.



$h$  = Höhe des Rotormittelpunktes über Gelände

Bild B.1: Erläuterungen zum Einfluß exponierter Lagen auf die Windgeschwindigkeit

### **B.3 Böenreaktionsfaktor zur Berücksichtigung der Schwingungswirkung infolge Erregung durch Windböen**

Das im folgenden angegebene Verfahren<sup>6)</sup> zur Ermittlung des Böenreaktionsfaktors  $G$  gilt für vertikale Kragssysteme unter Berücksichtigung der Grundschwingung. Der Böenreaktionsfaktor ist auf die der mittleren Windgeschwindigkeit (10-Min-Mittelwert) zugehörige Windlast bezogen und kann nach Gleichung (B.4) berechnet werden:

$$G = 1 + r \cdot \sqrt{B + \frac{s \cdot F}{\delta_B}} \quad (B.4)$$

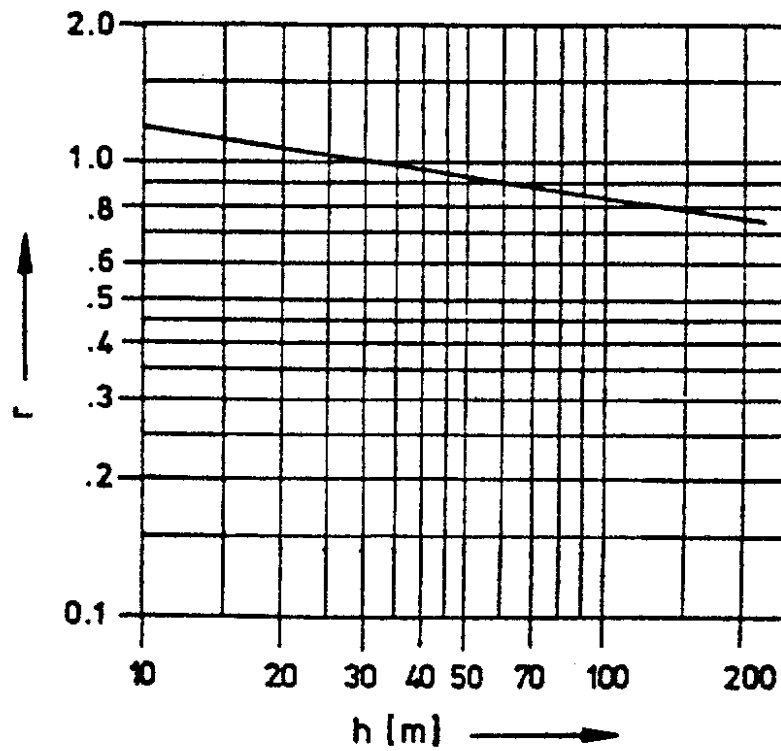
Hierbei sind

- $r$  Geländefaktor nach Bild B.2
- $B$  Böengrundanteil nach Bild B.3
- $s$  Größenfaktor nach Bild B.4
- $F$  Böenenergiefaktor nach Bild B.5
- $\delta_B$  logarithmisches Dämpfungsdekrement bei Böenbelastung

---

6) wurde dem Manuskript für eine Vornorm des NABau-Arbeitsausschusses "Lastannahmen; Windlasten" im DIN e.V. entnommen.





$$r = 2g \quad 2,45 \cdot \sqrt{0,005} \left( \frac{h}{10} \right)^{-0,16}$$

mit  $g \approx 3,5$

$$r = 1,2 \left( \frac{h}{10} \right)^{-0,16}$$

Bild B.2: Geländefaktor r

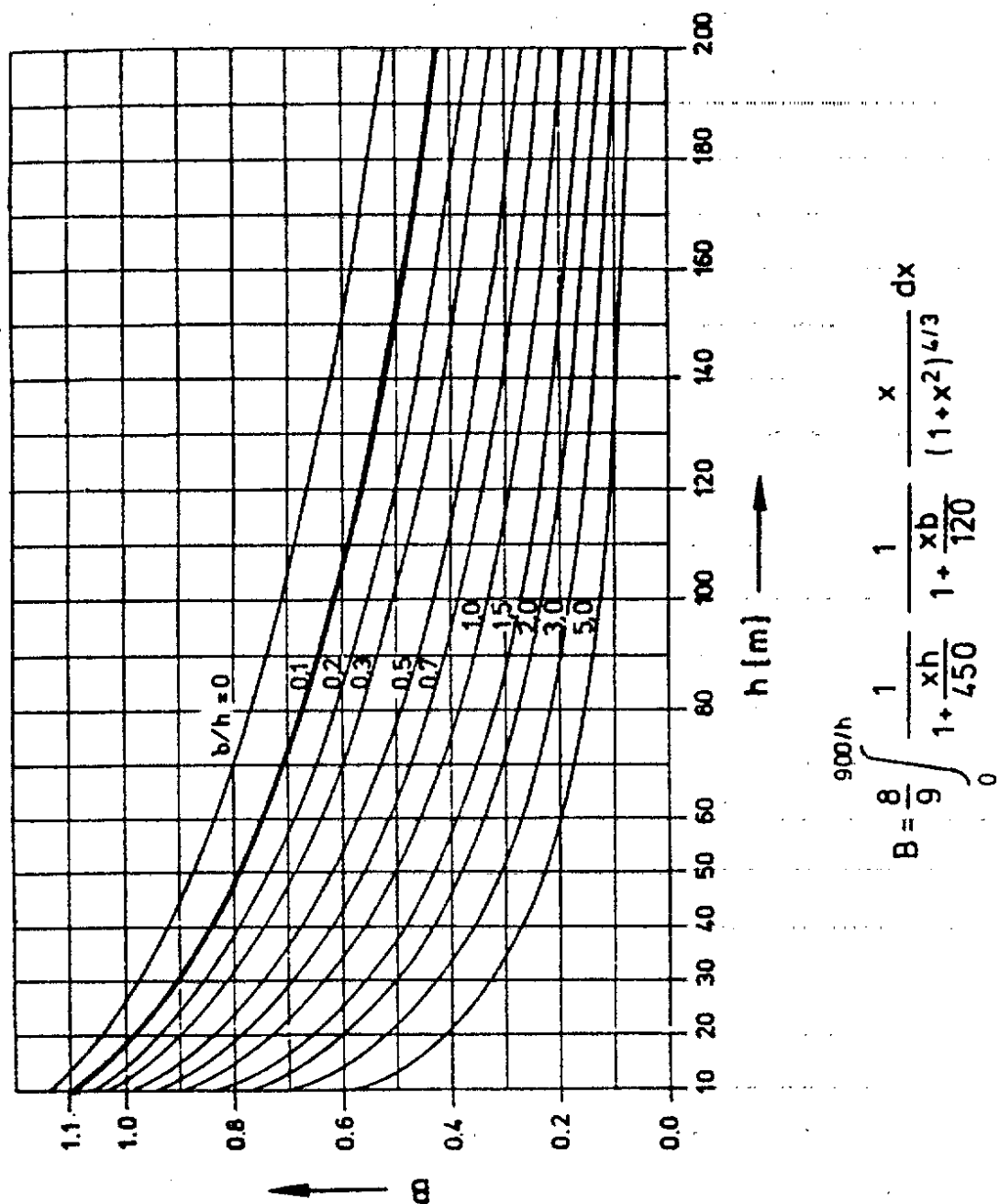
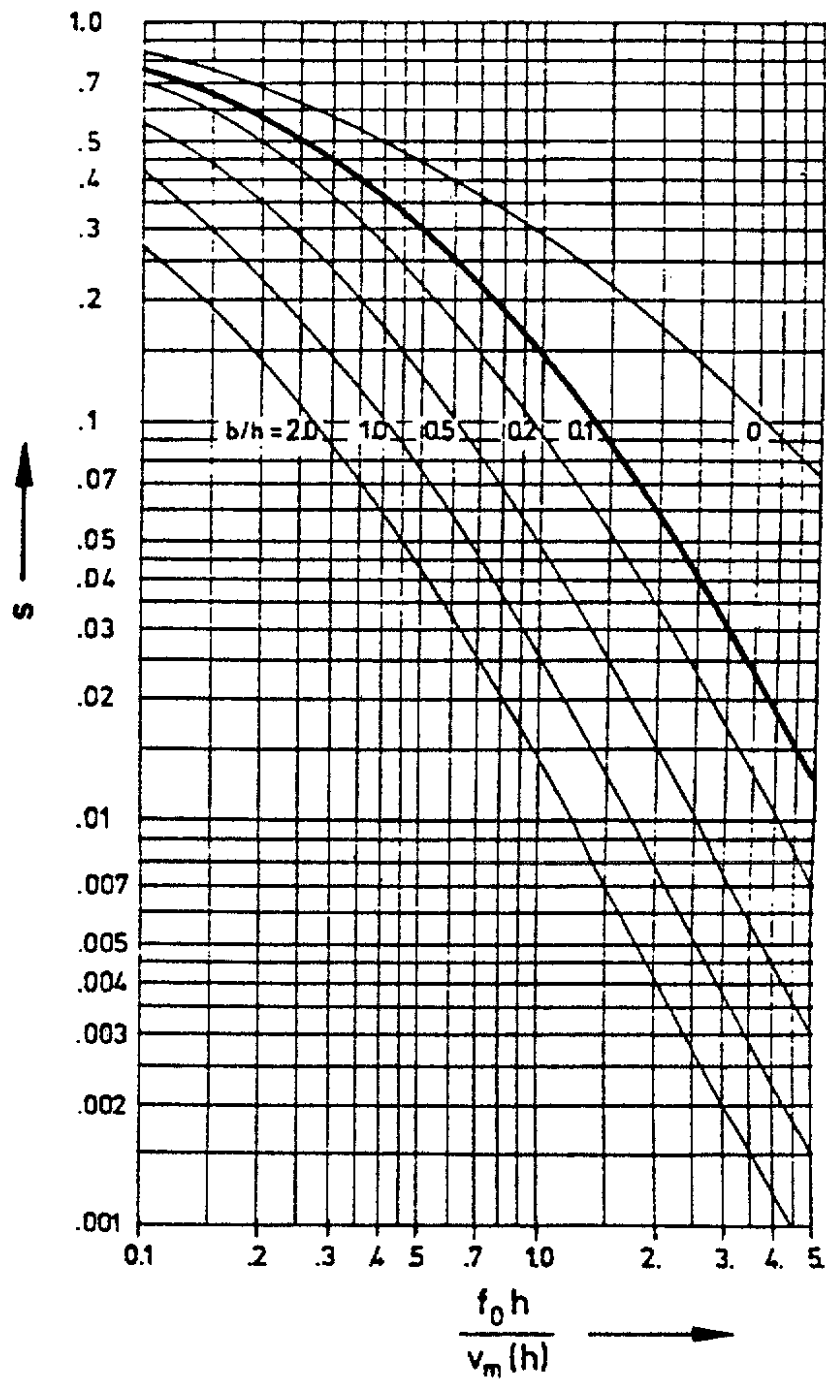
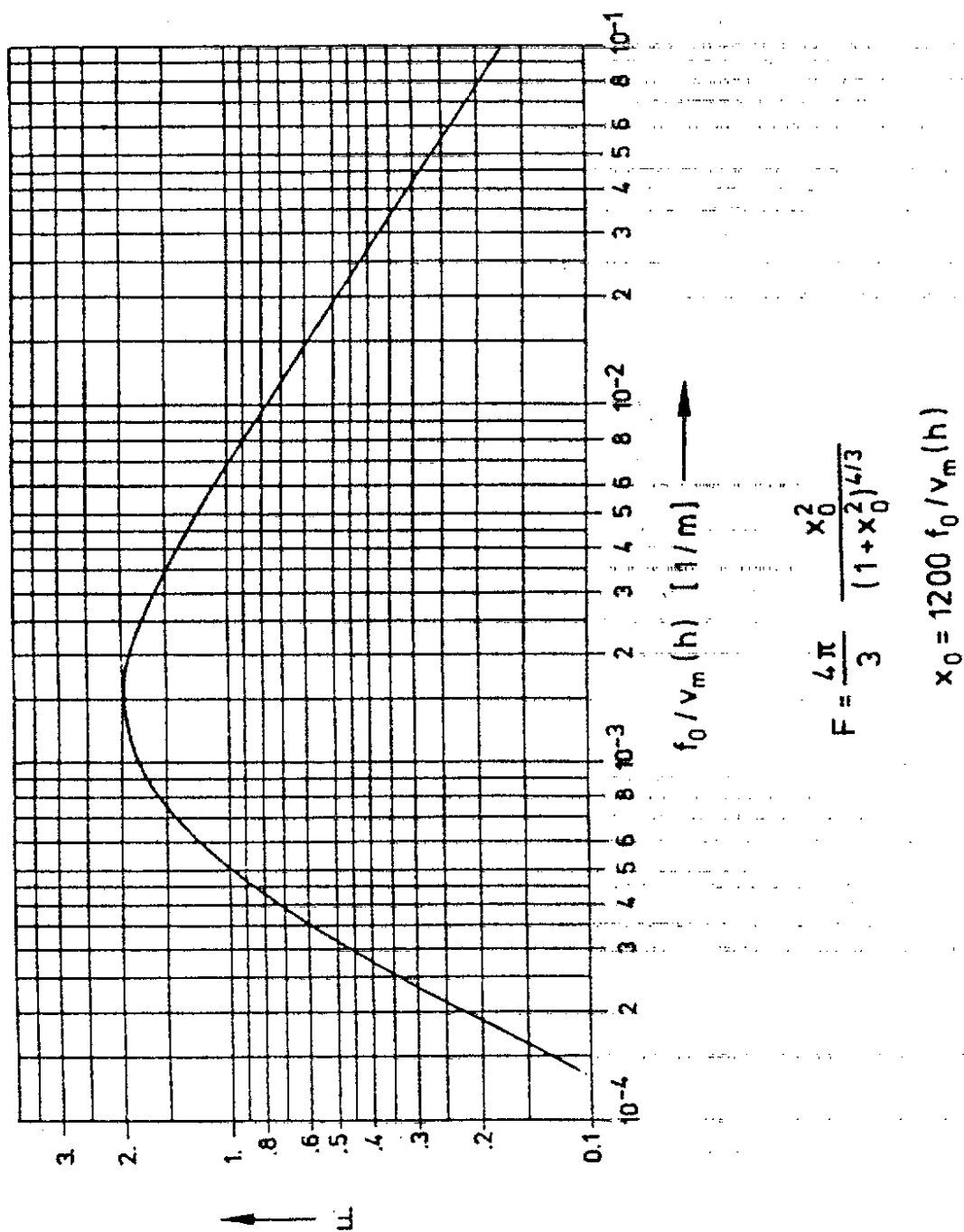


Bild B.3: Böengrundanteil B



$$s = \frac{\pi}{3} \cdot \frac{1}{1 + \frac{8}{3} \frac{f_0 \cdot h}{v_m(h)}} \cdot \frac{1}{1 + 10 \frac{f_0 b}{v_m(h)}}$$

Bild B.4: Größenfaktor  $s$

Bild B.5: Böenergiefaktor  $F$

236

### Stundensätze für Leistungen der Architektinnen/Architekten und Ingenieurinnen/Ingenieure

RdErl. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen  
v. 24. 1. 1996 - III A 4 - B 1005 - 516

Für Leistungen von Architektinnen/Architekten und Ingenieurinnen/Ingenieuren bei der Durchführung von Bauaufgaben der Staatlichen Bauverwaltung des Landes Nordrhein-Westfalen, die nach dem Zeitaufwand berechnet werden, können bei künftig abzuschließenden Verträgen die nachstehend aufgeführten Stundensätze vereinbart werden:

- a) Freiberuflich Tätige und Partnerinnen/Partner  
In der Regel 101,- DM  
(Rahmensatz 75,- bis 160,- DM)
- b) Mitarbeiterinnen/Mitarbeiter für technische oder wirtschaftliche Aufgaben (ausgenommen c), z. B. Diplomingenieurinnen/Diplomingenieure, Ingenieurinnen/Ingenieure (grad.), Bautechnikerinnen/Bautechniker  
In der Regel 84,- DM  
(Rahmensatz 70,- bis 115,- DM)
- c) Technische Zeichnerinnen/Zeichner, sonstige Mitarbeiterinnen/Mitarbeiter, die einfache technische oder wirtschaftliche Aufgaben erfüllen  
In der Regel 68,- DM  
(Rahmensatz 60,- bis 85,- DM)

In diesen Stundensätzen ist die Umsatzsteuer nicht enthalten.

Für Leistungen, mit denen Architektinnen/Architekten oder Ingenieurinnen/Ingenieure bereits beauftragt sind, sind weiterhin die vereinbarten Stundensätze zu vergüten.

Der RdErl. d. Ministeriums für Bauen und Wohnen v. 10. 9. 1992 (SMBL. NW. 236) wird aufgehoben.

- MBl. NW. 1996 S. 513.

8054  
8055

### Arbeitsschutz

RdErl. d. Ministeriums für Arbeit, Gesundheit und Soziales v. 27. 2. 1996 - III A 1 - 1400

Meine RdErl. v. 24. 5. und 23. 9. 1977, 14. 11. 1979, 8. 6. 1984 und 20. 9. 1990 (SMBL. NW. 8054) und mein RdErl. v. 28. 1. 1980 (SMBL. NW. 8055) werden aufgehoben.

- MBl. NW. 1996 S. 513.

## II.

### Ministerium für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr

#### Planfeststellung

Bek. d. Ministeriums für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr v. 12. 2. 1996  
713-32-03/682

Mit Planfeststellungsbeschuß des Ministeriums für Wirtschaft und Mittelstand, Technologie und Verkehr vom 12. 2. 1996 - Az.: 713-32-03/682 - ist der Plan für den Neubau der Bundesautobahn 33 (A 33) zwischen der B 476 und der Landesgrenze NRW/NS von Bau-km 58,660 bis Bau-km 62,341 einschließlich der notwendigen Folgemaßnahmen an Verkehrswegen und Anlagen Dritter in den Gemarkungen Borgholzhausen und Bockhorst der Städte

Borgholzhausen und Versmold gem. § 17 des Bundesfernstraßengesetzes und des § 74 des Verwaltungsverfahrensgesetzes für das Land NRW (VwVfG NW) festgestellt worden.

Dem Träger der Straßenbaulast wurden Auflagen erteilt.

In dem Planfeststellungsbeschuß ist über alle rechtzeitig vorgetragenen Einwendungen, Forderungen und Anregungen entschieden worden.

#### 1 Rechtsbehelfsbelehrung

- 1.1 Gegen diesen Beschuß kann innerhalb eines Monats nach dessen Zustellung, die durch öffentliche Bekanntmachung gemäß § 74 Abs. 5 VwVfG NW ersetzt wird, Klage beim

Oberverwaltungsgericht  
für das Land Nordrhein-Westfalen  
Aegidiikirchplatz 5  
48143 Münster

erhoben werden

Als Zeitpunkt der Zustellung gilt der letzte Tag der Auslegungsfrist. Dies gilt nicht für die Beteiligten, denen der Planfeststellungsbeschuß mittels Postzustellungsurkunde zugestellt wurde. Die Klage ist beim Gericht schriftlich zu erheben. Ihr sollen zwei Abschriften beigelegt werden.

Der Kläger hat innerhalb einer Frist von sechs Wochen nach Klageerhebung die zur Begründung dienenden Tatsachen und Beweismittel anzugeben. Erklärungen und Beweismittel, die nach Ablauf der vorgenannten Frist vorgebracht werden, kann das Gericht zurückweisen und ohne weitere Ermittlungen entscheiden, wenn ihre Zulassung die Erledigung des Rechtsstreits verzögern würde und der Kläger die Verspätung nicht genügend entschuldigt.

- 1.2 Die Anfechtungsklage hat keine aufschiebende Wirkung.

Der Antrag auf Anordnung der aufschiebenden Wirkung der Anfechtungsklage gegen diesen Beschuß nach § 80 Abs. 5 Satz 1 der Verwaltungsgerichtsordnung kann nur innerhalb eines Monats nach Zustellung des Beschlusses beim

Oberverwaltungsgericht  
für das Land Nordrhein-Westfalen  
Aegidiikirchplatz 5  
48143 Münster

gestellt und begründet werden.

- 1.3 Falls die Fristen zu 1.1 und 1.2 durch das Verschulden eines Bevollmächtigten versäumt werden sollten, so würde dessen Verschulden dem Kläger bzw. dem Antragsteller zugerechnet werden.

Der Beschuß liegt mit einer Ausfertigung des festgestellten Planes

im Bau- und Planungsamt der Stadt Borgholzhausen,  
Zimmer 19 und 21, Schulstraße 5 (Rathaus)  
vom 23. 4. 1996 bis 6. 5. 1996 während der Dienststunden: **T.**  
Montags bis Freitags 7.30 Uhr bis 13.00 Uhr  
Montags, Dienstags 14.00 Uhr bis 16.30 Uhr  
und Donnerstags 14.00 Uhr bis 18.00 Uhr  
Mittwochs  
und

im Bauamt der Stadt Versmold,  
Zimmer 202, Münster 16 (Rathaus)  
vom 23. 4. 1996 bis 6. 5. 1996 während der Dienststunden: **T.**  
Montags bis Mittwochs 7.45 Uhr bis 13.00 Uhr und  
14.00 Uhr bis 16.30 Uhr  
Donnerstags 7.45 Uhr bis 13.00 Uhr und  
14.00 Uhr bis 18.30 Uhr  
Freitags 7.30 Uhr bis 13.00 Uhr  
zu jedermanns Einsicht aus.

Der Beschuß gilt mit dem Ende der Auslegungsfrist allen Betroffenen und denjenigen gegenüber, die Einwendungen erhoben haben, als zugestellt (§ 74 Abs. 5 Satz 3 VwVfG NW).

Bis zum Ablauf der Rechtsbehelfsfrist kann der Planfeststellungsbeschluß von den Betroffenen und von denjenigen, die Einwendungen rechtzeitig erhoben haben, bei dem

Straßenneubauamt Detmold  
Drostenkamp 28  
32760 Detmold

schriftlich angefordert werden.

Düsseldorf, den 12. 2. 1996

Im Auftrag  
Walter

– MBl. NW. 1996 S. 513.

Einzelpreis dieser Nummer 18,55 DM  
zuzügl. Porto- und Versandkosten

Bestellungen, Anfragen usw. sind an den A. Bagel Verlag zu richten. Anschrift und Telefonnummer wie folgt für

Abonnementsbestellungen: Grafenberger Allee 100, Fax (0211) 9682/229, Tel. (0211) 9682/238 (8.00–12.30 Uhr), 40237 Düsseldorf  
Bezugspreis halbjährlich 98,- DM (Kalenderhalbjahr). Jahresbezug 196,- DM (Kalenderjahr), zahlbar im voraus. Abbestellungen für Kalenderhalbjahresbezug müssen bis zum 30. 4. bzw. 31. 10., für Kalenderjahresbezug bis zum 31. 10. eines jeden Jahres beim A. Bagel Verlag vorliegen.  
Reklamationen über nicht erfolgte Lieferungen aus dem Abonnement werden nur innerhalb einer Frist von drei Monaten nach Erscheinen anerkannt.

In den Bezugs- und Einzelpreisen ist keine Umsatzsteuer i. S. d. § 14 UStG enthalten.

Einzelbestellungen: Grafenberger Allee 100, Tel. (0211) 9682/241, 40237 Düsseldorf

Von Vorabesendungen des Rechnungsbetrages – in welcher Form auch immer – bitten wir abzusehen. Die Lieferungen erfolgen nur aufgrund schriftlicher Bestellung gegen Rechnung. Es wird dringend empfohlen, Nachbestellungen des Ministerialblattes für das Land Nordrhein-Westfalen möglichst innerhalb eines Vierteljahres nach Erscheinen der jeweiligen Nummer beim A. Bagel Verlag vorzunehmen, um späteren Lieferschwierigkeiten vorzubeugen. Wenn nicht innerhalb von vier Wochen eine Lieferung erfolgt, gilt die Nummer als vergriffen. Eine besondere Benachrichtigung ergeht nicht.

Herausgeber: Landesregierung Nordrhein-Westfalen, Haroldstraße 5, 40213 Düsseldorf  
Herstellung und Vertrieb im Namen und für Rechnung des Herausgebers: A. Bagel Verlag, Grafenberger Allee 100, 40237 Düsseldorf  
Druck: TSB Tiefdruck Schwann-Bagel, Düsseldorf und Mönchengladbach  
ISSN 0177-3569