Zeitschrift: Cementbulletin

Herausgeber: Technische Forschung und Beratung für Zement und Beton (TFB AG)

Band: 68 (2000)

Heft: 6

Artikel: Betondeckung
Autor: Hermann, Kurt

DOI: https://doi.org/10.5169/seals-153861

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. Mehr erfahren

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. En savoir plus

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. Find out more

Download PDF: 10.12.2025

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, https://www.e-periodica.ch

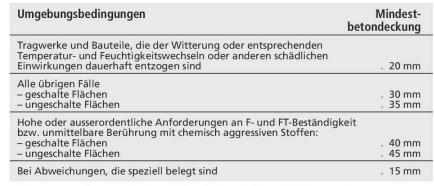
Betondeckung

«Die Bewehrung muss zur Gewährleistung des Verbundes zwischen Beton und Stahl und zur Sicherung eines dauerhaften Korrosionsschutzes eine ausreichend starke und dichte Betonüberdeckung aufweisen.» (Norm SIA 162)

Die Betondeckung hat einen grossen Einfluss auf die Dauerhaftigkeit eines Bauwerks. Sie muss deshalb ausreichend dick und dicht sein, damit sie die zahlreichen Aufgaben erfüllen kann, die weit über den einfachen Schutz der Bewehrung hinaus gehen.

Beispielsweise muss sie

- den Verbund zwischen Beton und Bewehrung gewährleisten.
- die Bewehrung durch das alkalische Milieu des Zementsteins dauerhaft vor Korrosion schützen, das heisst, sie soll einen grossen Widerstand gegen die Karbonatisierung haben.
- den Transport von Schadstoffen wie Chlorid- und Sulfationen behindern.



Tab. 1 Minimale Betondeckung (Überdeckung) der schlaffen Bewehrung von Tragwerken und Bauteilen nach Norm SIA 162 (ohne Vorhaltemass!) [1].

 die Bewehrung bei Bränden möglichst lang vor Hitze schützen.
 Zudem wird die Betondeckung bei Sichtbetonbauten als gestalterisches Element eingesetzt.

Die Erkenntnis, dass die Betondeckung ein entscheidender Faktor

> für die Dauerhaftigkeit von Stahlbetonbauten ist, hat sich nur langsam durchgesetzt.

Dies wird anhand der Abbildung 1 deutlich, in der die Veränderung der minimalen Überdeckung in zwei verschiedenen Normenwerken dokumentiert ist.

Was in der Norm SIA 162 steht

In Abschnitt 4 32 der Norm SIA 162 [1] werden einige Angaben zur minimalen Betondeckung bei schlaffer Bewehrung gemacht. Sie sind grösstenteils in *Tabelle 1* zusammengefasst.

Die in *Tabelle 1* enthaltenen Mindestwerte für die Betondeckung werden leider oft so übernommen. Dabei wird übersehen, dass es in der Norm SIA 162 [1] heisst, dass bei der Planung «entsprechende Zugaben vorzusehen sind, die in der Regel mindestens 5 mm betragen, damit die Mindestwerte auf der Baustelle erreicht werden». Diese Zugabe wird häufig auch Vorhaltemass genannt. Sie ist unerlässlich, da die Lage der Bewehrung variieren und beispielsweise auch beim Betonieren oder Verdichten verändert werden kann.

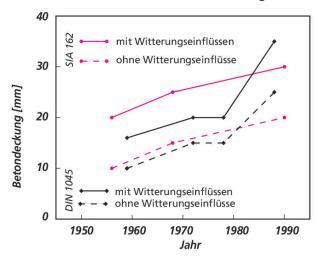


Abb. 1 Entwicklung der Mindestwerte für die Betondeckung in der Schweiz und in Deutschland ([2], mod.).

Klasse	Umgebungs-	Beispiele	Betondeckung							
[4]	bedingungen		C _{min}	Δ C						
Kein Korrosions- oder Angriffsrisiko										
X0	sehr trocken	Beton in Gebäuden mit sehr niedriger Luftfeuchte	10 mm	10 mm						
Durch Karbonatisierung ausgelöste Korrosion										
XC1	trocken	Beton in Gebäuden mit niedriger Luftfeuchte	15 mm	10 mm						
XC2	nass, selten trocken	langzeitig wasserbenetzte Oberflächen, viele Gründungen	25 mm	10 mm						
XC3	mässige Feuchte	Beton in Gebäuden mit mässiger oder hoher Luftfeuchte vor Regen geschützter Beton im Freien	25 mm	10 mm						
XC4	wechselnd nass und trocken	wasserbenetzte Oberflächen, die nicht der Klasse XC2 zuzuordnen sind	30 mm	10 mm						
Durch Chloride ausgelöste Korrosion (ohne Meerwasser)										
XD1	mässige Feuchte	Betonoberflächen, die chloridhaltigem Sprühnebel ausgesetzt sind	45 mm	10 mm						
XD2	nass, selten trocken	Schwimmbäder Beton, der chloridhaltigen Industrieabwässern ausgesetzt ist	45 mm	10 mm						
XD3	wechselnd nass und trocken	Teile von Brücken, die chloridhaltigem Spritzwasser ausgesetzt sind Fahrbahndecken, Parkdecks	45 mm	10 mm						

Tab. 2 Minimale Betondeckung c_{min} und Vorhaltemass Δ c von Bewehrungen in Abhängigkeit von der Expositionsklasse [4] (Auszug aus [3]).

Von den in *Tabelle 1* angegebenen Werten kann abgewichen werden, wenn dies speziell belegt wird. Unabhängig davon muss die Betondeckung immer mindestens 15 mm betragen.

Die Betondeckung von Tragwerken und Bauteilen, die entweder Tausalzen oder anderen chemisch aggressiven Stoffen ausgesetzt sind, muss um 10 mm erhöht werden. Zu berücksichtigen sind auch spezielle Vorschriften bezüglich der Feuerbeständigkeit. Bei Spezialfällen, in denen die Betondeckung 50 mm übersteigt, muss der ausserhalb liegende Beton durch eine Oberflächenbewehrung gesichert werden.

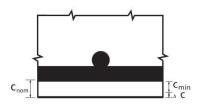


Abb. 2 Nominale Betondeckung $c_{nom} = c_{min} + \Delta c$.

Betondeckung in den Euronormen

In den Euronormen wird die Betondeckung ausführlicher behandelt als in Norm SIA 162. In der prEN 1992-1: 2001 [3] wird von nominaler Betondeckung c_{nom} gesprochen, die sich aus der minimalen Betondeckung c_{min} und dem Vorhaltemass ^Δ c zusammensetzt:

$$C_{nom} = C_{min} + A C$$

Das Vorhaltemass A c beträgt im Normalfall 10 mm. Die minimale Betondeckung c_{min} hängt einerseits von den Umgebungsbedingungen (Expositionsklasse) ab, die auf das Bauteil einwirken werden (siehe *Tabelle 2*). Andererseits müssen auch die folgenden Bedingungen erfüllt sein:

bzw. c_{min *} Ø + 5 mm für d_G > 32 mm
 Ø Durchmesser der Bewehrungsstäbe
 d_G Durchmesser von Grösstkorn
 des Zuschlags

Selbstverständlich gibt es eine Reihe von Spezialfällen, in denen die nomi-

nale Betondeckung entweder erhöht werden muss (z.B. Feuerschutz) oder erniedrigt werden darf (z.B. Vorfabrikation). Darauf wird hier nicht eingegangen.

Abstandhalter

Mit Abstandhaltern wird die geforderte Betondeckung zwischen den äusseren Bewehrungsstäben und der Schalung vor und während des Betonierens gesichert. Ihre Eigenschaften sowie ihr Einsatz werden im Merkblatt «Abstandhalter» des Deutschen Betonvereins (DBV) [5] ausführlich beschrieben.

Abstandhalter dürfen die Dichtigkeit im fertigen Bauteil nicht beeinflussen, obwohl sie Inhomogenitäten in die Betondeckung bringen. Wenn Formstabilität gefordert wird oder hohe statische, chemische oder thermische Beanspruchungen bzw. das Auftreten grosser Zugkräfte vorauszusehen sind, sind zementgebundene Abstandhalter den Abstandhaltern aus Kunststoff vorzuziehen [5, 6].

Ein wichtiges Kriterium für Abstandhalter ist ihre Form [5]. Es gibt

- radförmige, punktförmige Abstandhalter (z.B. Klötze, Böcke),
- linienförmige Abstandhalter (Dreikantleisten, «Schlangen»),
- flächenförmige Abstandhalter (Ringe, Gitter).

Hinweise zur Eignung verschiedener Abstandhalter für ausgewählte Bauteile sind in Tabelle 3 aufgeführt. Damit die Abstandhalter sich während des Bauvorgangs, beispielsweise beim Einfüllen und Verdichten des Betons, nicht verschieben oder verdrehen und die auftretenden Kräfte

ohne nennenswerte Verformungen aufnehmen können, müssen sie in ausreichender Anzahl eingebaut und sorgfältig fixiert werden.

Zerstörungsfreie Messung der Betondeckung

Zur Ortung der Bewehrung und zur Messung der Betondeckung stehen verschiedene Verfahren zur Auswahl. Mit vernünftigem Aufwand einsetzbar sind aber nur diejenigen Verfahren, die die Magnetisierbarkeit der Bewehrung nutzen. Sie sind in [7] und [8] beschrieben.

Beim magnetischen Gleichfeldverfahren wird ein Permanentmagnet hoher Polstärke eingesetzt. Als induktiv werden die Verfahren bezeichnet, bei denen magnetische Wechselfelder bzw. Wirbelströme eingesetzt werden.

Einigermassen zuverlässige Messwerte können nur dann erzielt werden, wenn die Durchmesser der Bewehrungsstäbe bekannt sind oder mit der Sonde direkt gemessen werden können. Eng liegende Bewehrungsstäbe können zu Problemen führen. Die Messresultate müssen unbedingt durch Aufspitzen oder Anbohren an ausgewählten Stellen überprüft werden.

Abs	Bauteil	Stütze horizontale Bewehrung	Wa horizontale Bewehrung	nd vertikale Bewehrung	Ba horizontale Bewehrung	lken vertikale Bewehrung	Decke/Fundament horizontale Bewehrung
A	Radform	01)	01)		_	_	-
B 1	Punktförmig, nicht befestigt (Klotz, Bock)	-	-	-	0	-	0
B 2	Punktförmig, befestigt (Klotz, Bock)	+2)	+2)	+2)	+	+2)	+
C 1	Linienförmig, nicht befestigt ³⁾	<u></u>	-	-	+:	-	+
C 2	Linienförmig, befestigt ³⁾	*	+	0	+	0	+
D 1	Flächenförmig, nicht befestigt ³⁾	-	-	-	+	_	+
D 2	Flächenförmig, befestigt ³⁾	+	+	0	+	0	+
2) Wer	sicht beim Zusammenspanne nn Kippen oder Verschieben Längenbegrenzung (350 mm	+ 0 -	geeignet bedingt geeignet nicht geeignet				

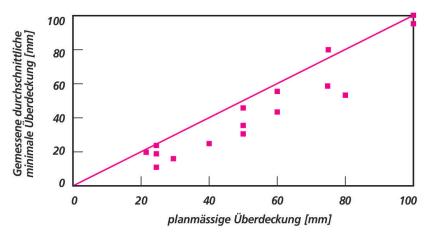


Abb. 3 Planmässige und gemessene durchschnittliche minimale Betondeckung in 0 bis 75 Jahre alten Gebäuden in Südafrika (nach [9]).

Betondeckung in der Realität

Die allermeisten Schäden an Stahlbetonbauten gehen auf ungenügende Betondeckungen zurück. Dafür verantwortlich können einerseits falsche Planung und Unwissen, andererseits aber auch Fehler bei der Ausführung und die ungenügende oder fehlende Kontrolle durch die Bauleitung sein. In Abbildung 3 sind die Resultate ei-

ner Untersuchung an bis zu 75 Jahre alten Gebäuden in Südafrika zusammengestellt. Die gemessene durchschnittliche minimale Betondeckung war dabei nur in einem von 16 Fällen grösser als die planmässige; in den meisten Fällen war sie eindeutig tiefer als vorgeschrieben.

Erfahrungsgemäss sind die Unterschiede in der Überdeckung bei einzelnen Bauteilen, Bau- oder Betonierabschnitten eines grösseren Bauwerks gering; über das gesamte Bauwerk gesehen aber können sie gross sein. Dies zeigt ein Beispiel aus Deutschland, wo die Betondeckung der Aussenschäfte von zwei ähnlich alten Turmbauwerken untersucht wurden [10]:

LITERATUR

- [1] Norm SIA 162: «Betonbauten» (Ausgabe 1993).
- [2] Schenkel, M., «Zum Verbundverhalten von Bewehrung bei kleiner Betondeckung», herausgegeben vom Institut für Baustatik und Konstruktion der ETH, 162 Seiten (1998).
- [3] prEN 1992-1: 2001 (1st draft): «Eurocode 2: Design of concrete structures – Part 1: General rules and rules for buildings» (december 1999).
- [4] prEN 206-1: Beton Teil 1: Leistungsbeschreibung, Eigenschaften, Herstellung und Konformität» (Schluss-Entwurf, Januar 2000).

- [5] «Abstandhalter», DBV-Merkblatt (Fassung Februar 1997).
- [6] Bayer, E., Kampen, R., und Moritz, H., «Beton-Praxis: ein Leitfaden für Baustellen», 3. Auflage, Beton-Verlag, Düsseldorf (1989).
- [7] «Merkblatt für Bewehrungsnachweis und Überdeckungsmessung bei Stahlund Spannbeton», Merkblatt B 2, herausgegeben von der Deutschen Gesellschaft für Zerstörungsfreie Prüfung e. V., Berlin (April 1990).
- [8] Flohrer, C., «Messung der Betondeckung und Ortung der Bewehrung», in «Bauwerksdiagnose – Praktische An-

- wendungen Zerstörungsfreier Prüfungen», DGZfP- Berichtsband 66-CD, Vortrag 4, Seiten 35–45 (1999).
- [9] Mackechnie, J. R., and Alexander, M. G., "Durability findings from case studies of marine concrete durability", Cement, Concrete, and Aggregates 19 [1], 22–25 (1997).
- 10] Schuhbauer, A., «Betonüberdeckung und Karbonatisierungstiefe – Statistische Untersuchungen an zwei Turmbauwerken», Beton 37 [4], 17–160 (1987).

- Die mittlere Betondeckung beim 15 Jahre alten Fernsehturm Mannheim betrug rund 34 mm, die mittlere Karbonatisierungstiefe 3,0 mm.
- Die mittlere Betondeckung beim 18 Jahre alten Fernsehturm Donnersberg betrug rund 27 mm, die mittlere Karbonatisierungstiefe 10,5 mm.

Aufschlussreicher als diese Zahlen sind die Angaben über die tatsächlich gemessenen Überdeckungen, die in *Abbildung 4* zusammengefasst sind: Zwischen den niedrigsten und höchsten Werten für die Betondeckung bestehen grosse Unterschiede.

Ungenügende Betondeckung in älteren Gebäuden

Wenn bei älteren Gebäuden ungenügende Betondeckungen festgestellt werden, können die folgenden Massnahmen ergriffen werden:

- Die planmässigen Vorgaben sollten mindestens den Normwerten entsprechen.
- Das Vorhaltemass (5...10 mm) ist auf Plänen und in Submissionsunterlagen zu berücksichtigen (Planer und Bauunternehmer).
- Es müssen Korrekturmassnahmen und Mindestwerte festgelegt werden.

Kurt Hermann, TFB

