

Zeitschrift: Cementbulletin
Herausgeber: Technische Forschung und Beratung für Zement und Beton (TFB AG)
Band: 46-47 (1978-1979)
Heft: 4

Artikel: Vermeidung von Temperaturrissen
Autor: [s.n.]
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-153599>

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: 25.01.2026

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

CEMENT BULLETIN

APRIL 1978

JAHRGANG 46

NUMMER 4

Vermeidung von Temperaturrissen

Abschätzung der Temperaturerhöhung eines erhärtenden voluminösen Betonkörpers. Kritische Temperaturdifferenzen für Rissebildungen. Innere und äussere Risse. Massnahmen gegen Rissebildungen.

Es ist bekannt, dass sich Beton beim Abbinden und Erhärten erwärmt. Die Ursache sind die sich dabei abspielenden chemischen Reaktionen, welche Wärme freisetzen ähnlich der chemischen Reaktionen bei Verbrennungsprozessen. Die entstehende Wärmemenge ist bei Portlandzementen eine annähernd gleichbleibende Grösse. Sie beträgt über den ganzen Reaktionsablauf gemessen rund 90 cal/g Zement. (377 J/g)

Erwärmungen verursachen in der Regel eine Ausdehnung des betreffenden Mediums, während die Abkühlung umgekehrt eine Schrumpfung zur Folge hat. In festen Körpern können dadurch Spannungen entstehen, die zu Rissen führen. Wesentlich dabei ist u.a. die Temperaturdifferenz bzw. die Grösse der gegenseitigen Verformung zwischen verschiedenen Stellen des Körpers.

In der englischen Zeitschrift «Concrete» (s. Literaturangabe) gibt **M. E. FitzGibbon** einen Überblick über das Ausmass der Beton erwärmung und über die Einschätzung und Begegnung der möglichen Schädigungen. Dabei werden keine komplizierten Berechnungen angestellt, sondern einfache Faustregeln verwendet. Die folgenden Ausführungen gründen im wesentlichen auf dieser Publikation.

2 Mögliche Rissebildung

Die kritische Temperaturdifferenz im erhärtenden Beton, bei deren Überschreiten Risse befürchtet werden müssen, beträgt nach den erwähnten Angaben 20 °C. In der Regel tritt sie als Maximalwert zwischen dem Mittelpunkt und der am meisten exponierten Außenseite des Betonkörpers auf, zumeist zwischen dem Mittelpunkt (Kern) und der horizontalen, ungeschaltenen Oberfläche.

Je nach dem zeitlichen Verlauf der Temperaturen an den Extremstellen können zwei Arten von Rissebildung eintreten:

1. **Oberflächenrisse** entstehen, wenn die Temperaturdifferenz den Wert von 20 °C in der Abkühlungsphase überschreitet (Abb. 1). Die Risse haben eine ähnliche Erscheinungsform wie Schwindrisse.
2. **Interne Risse** entstehen, wenn die Temperaturdifferenz den Wert von 20 °C in der Erwärmungsphase überschreitet (Abb. 2). Bei der nachfolgenden Abkühlung erfährt der Kern eine stärkere Schrumpfung als die «Schale», die zudem meistens noch durch einen Bewehrungskasten zurückgehalten wird.

Eine dritte Art Temperaturrisse kann bei Anbetonierungen an bestehende abgekühlte Betonteile eintreten, beispielsweise beim Ausfüllen von breit angelegten Schwindfugen. Diese Risse können verhütet werden, indem man grossdimensionierte Aussparungen bei massigen Betonkörpern vermeidet.

Bestimmung der kritischen Temperaturdifferenz

Im Anwendungsfall erhebt sich die Frage, ob die grösste Temperaturdifferenz den kritischen Wert von 20 °C überschreiten wird und damit Massnahmen gegen Rissebildung notwendig werden. Man ist somit auf die Kenntnis der Kerntemperatur angewiesen, die durch laufende genaue Messung, aber auch durch Schätzungen erhalten wird.

Mit der Formel

$$T_k = T_o + a \frac{Z}{100} \text{ (°C)}$$

T_k = Kerntemperatur (°C)

T_o = Frischbetontemperatur (°C)

a = Erhöhungsfaktor (°C/kg)

Z = Zementdosierung (kg/m³)

kann die maximal mögliche Erwärmung sehr gut geschätzt werden.

3 Der Erhöhungsfaktor a hat einen Maximalwert von 12°C , reduziert sich aber bei kleineren Abmessungen des Betonkörpers. Er kann nach Abb. 3 bestimmt werden.

Nach dieser Abschätzung der entstehenden Kerntemperatur ist es ein einfaches, die maximal auftretende Temperaturdifferenz zu ermitteln, wenn man auf der anderen Seite die leicht zu messende Oberflächentemperatur des Betons oder die vorherrschende minimale Lufttemperatur einsetzt. Die Bedingung für eine mögliche Rissebildung ist erfüllt, wenn

$$(T_k - T_b) > 20^{\circ}\text{C}$$

oder $(T_k - T_l) > 20^{\circ}\text{C}$ (weniger genau)

T_b = Temperatur der Betonoberfläche

T_l = Temperatur der Luft

Dieses Verfahren gibt zwar keine exakten Werte, doch führt es zur Angabe des «schlimmsten Falles» und signalisiert damit die mögliche Gefahr.

Massnahmen gegen Rissebildung

Wenn die genannte Bedingung zur möglichen Rissebildung eintritt oder eintreten wird, sind Gegenmassnahmen angezeigt. Diese beziehen in erster Linie die Wärmeabgabe der Betonoberfläche einzudämmen, womit deren Temperatur näher an die Kerntemperatur gebracht wird (s. Abb. 1 und 2).

Die Massnahmen richten sich gegen drei Arten von Abkühlung:

- gegen Temperatursenkung infolge Wasserverdunstung (Verdampfungswärme),
- gegen direkte Abkühlung durch Wärmeübergang,
- gegen Wärmeverlust durch Abstrahlung.

Gegen a) wirkt eine **Dampfsperre** in Form einer Folie oder einer aufgespritzten Schicht eines Speziallacks (Curing Compound)*. Die Massnahme ist hauptsächlich im Sommer angezeigt oder bei austrocknenden Winden. Besprengung mit Wasser ist in diesem Falle ungünstig, da dadurch die Abkühlung der Betonoberfläche verstärkt wird.

* Bei Verwendung von «Curing Compound» ist eine gute Überwachung zur Sicherstellung eines gleichmässigen Auftrages geboten.

4 Gegen b) allein wird eine **wärmeisolierende Schicht** angewandt in Form von trockenen Brettern oder anderen Isolationsmaterialien. Bei grösserer Kälte muss die Wärmedämmung entsprechend verstärkt werden.

Im Falle c) kann eine Folie aufgelegt werden, welche die Wärmeabstrahlung reflektiert.

Meistens werden die Massnahmen für a) und b) kombiniert, indem man **dampfdichte Isolationsmatten** einsetzt, welche für den harten Baustellenbetrieb speziell hergestellt werden.

Die Dauer der Massnahme richtet sich nach den bestehenden Witterungsverhältnissen. Eine Wärmeisolation sollte erst dann entfernt werden, wenn die darunterliegende Betonoberfläche sich auf etwa $T_1 + 10^\circ\text{C}$ abgekühlt hat.

Tr.

Literaturangabe

M. E. FitzGibbon, Large pours – heat generation and control «Concrete» (London), Dezember 1976
«Cementbulletin» Nr. 14, 1969, Temperaturrisse

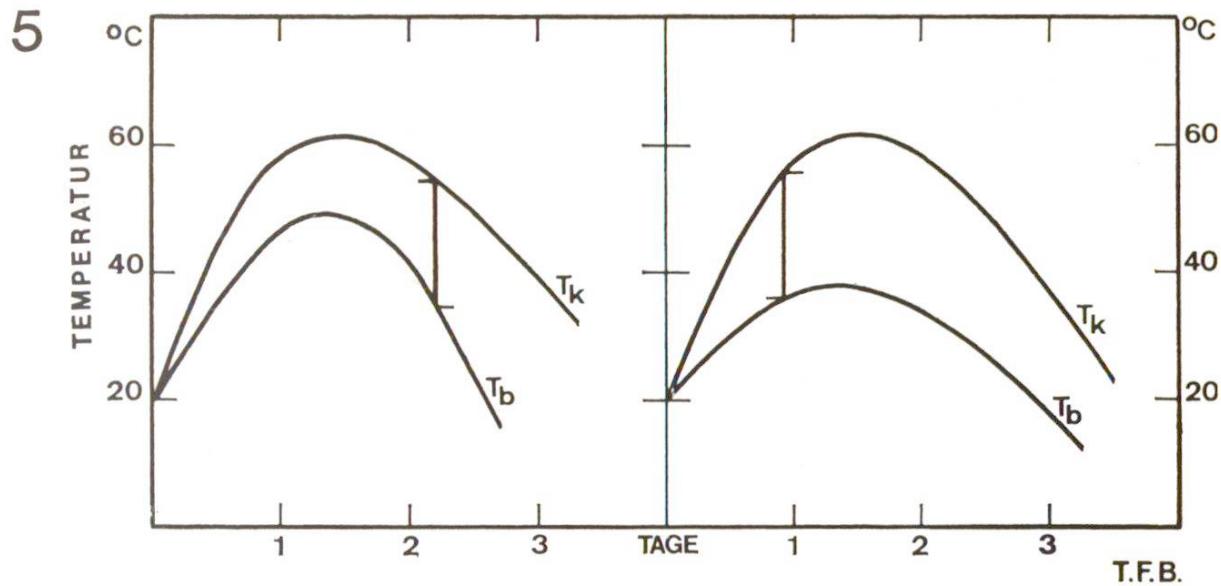


Abb. 1 (links) Beispiel eines Temperaturverlaufes, der zu äusseren Temperaturrissen führt. Die kritische Temperaturdifferenz von 20°C zwischen Kern (T_k) und Betonoberfläche (T_b) wird in der Abkühlungsphase überschritten.

Abb. 2 (rechts) Beispiel eines Temperaturverlaufes, der zu inneren Temperaturrissen führt. Die kritische Temperaturdifferenz von 20°C zwischen Kern (T_k) und Betonoberfläche (T_b) wird in der Erwärmungsphase überschritten.

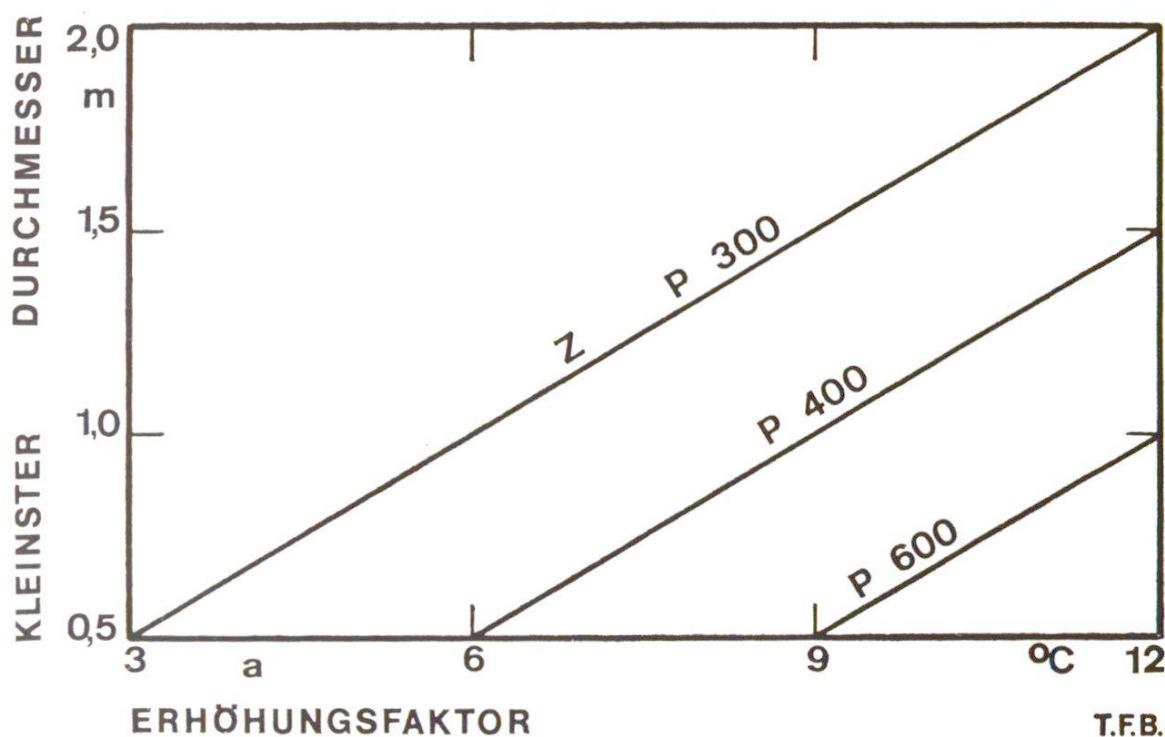


Abb. 3 Diagramm zur Bestimmung des Erhöhungsfaktors a . Dieser ist abhängig vom kleinsten Durchmesser des Betonkörpers und von der Zementdosierung Z , $P 300 - P 600$ ($= 300 \text{ kg/m}^3$ bis 600 kg/m^3).

