

Bétonnage par temps froid

Autor(en): **[s.n.]**

Objektyp: **Article**

Zeitschrift: **Bulletin du ciment**

Band (Jahr): **38-39 (1970-1971)**

Heft 13

PDF erstellt am: **11.07.2024**

Persistenter Link: <https://doi.org/10.5169/seals-145792>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Inhalten der Zeitschriften. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern.

Die auf der Plattform e-periodica veröffentlichten Dokumente stehen für nicht-kommerzielle Zwecke in Lehre und Forschung sowie für die private Nutzung frei zur Verfügung. Einzelne Dateien oder Ausdrucke aus diesem Angebot können zusammen mit diesen Nutzungsbedingungen und den korrekten Herkunftsbezeichnungen weitergegeben werden.

Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. Die systematische Speicherung von Teilen des elektronischen Angebots auf anderen Servern bedarf ebenfalls des schriftlichen Einverständnisses der Rechteinhaber.

Haftungsausschluss

Alle Angaben erfolgen ohne Gewähr für Vollständigkeit oder Richtigkeit. Es wird keine Haftung übernommen für Schäden durch die Verwendung von Informationen aus diesem Online-Angebot oder durch das Fehlen von Informationen. Dies gilt auch für Inhalte Dritter, die über dieses Angebot zugänglich sind.

BULLETIN DU CIMENT

JANVIER 1971

39^e ANNÉE

NUMÉRO 13

Bétonnage par temps froid

Directives du Dr A. Voellmy. Quelques notions fondamentales sur l'influence au froid.

Dans les nos 59/23 et 64/11 du BC, nous avons déjà décrit les influences des basses températures sur le béton frais. On avait montré qu'alors les réactions de prise et de durcissement étaient fortement ralenties et même arrêtées pour les températures inférieures à zéro degré. Le gel du béton frais comporte un gros danger car il diminue les résistances finales. Malgré les publications antérieures, les questions relatives au bétonnage hivernal

2 sont parmi les plus fréquemment posées au T.F.B. C'est la raison par laquelle nous revenons sur ce sujet.

Avant tout commentaire, nous mentionnons les directives du **Dr A. Voellmy** qui fut pendant de longues années chef de section au LFEM:

A. Directives pour le bétonnage par temps froid

1. Mesures de protection

Les mesures de protection contre l'influence du froid doivent être préparées dès qu'on peut prévoir que les travaux se prolongeront dans la saison froide. Suivant l'époque et les conditions locales, ces mesures comprennent:

- 1.1 Préparation des installations pour le chauffage de l'eau de gâchage et, au besoin, des granulats.
- 1.2 Préparation du matériel d'isolation thermique en quantité suffisante.
- 1.3 Pour des conditions hivernales particulièrement dures, il faut prévoir une enceinte complètement fermée et chauffée.
- 1.4 On utilisera du CPHR (ciment Portland à hautes résistances) qui durcit plus vite, également par basse température.

2. La température du mélange

- 2.1 Dès que la température extérieure descend à $+5^{\circ}$, il faut contrôler régulièrement la température du béton frais. On ne doit pas mettre en place du béton dont la température est inférieure à $+5^{\circ}$. Il faudra tenir compte pour cela de la perte de chaleur pendant le transport. Selon une règle empirique, la température du béton frais en dessus de zéro devait être le double de celle qu'a l'air en dessous de zéro. Toutefois le béton ne devrait pas avoir une température supérieure à 30° .
- 2.2 L'élévation de la température du béton frais peut être obtenue par chauffage de l'eau de gâchage et, au besoin, également des granulats. La température du béton peut être estimée par la formule suivante, s'il s'agit d'un mélange aux proportions habituelles;

3

$$t_B = \frac{2}{3} t_G + \frac{1}{4} t_E - t_P \text{ où}$$

t_B = température du béton frais en place entre coffrages

t_G = température des granulats

t_E = température de l'eau

t_P = baisse de température par perte de chaleur pendant le transport et la mise en œuvre (= 2 à 5°)

3. Température du béton en place

Pour qu'il atteigne la résistance lui permettant de résister au gel, le béton en place doit être soumis, pendant au moins 3 jours, à une température de +5° et plus. En général, on obtiendra ceci par une isolation thermique. L'emploi de CPHR et une légère augmentation de dosage y contribuent également. En cas de très basses températures extérieures il devient nécessaire de créer une enceinte fermée permettant de chauffer l'ouvrage pendant sa construction et pendant le premier durcissement du béton.

Voilà les directives du Dr Voellmy. Nous y ajoutons quelques constatations supplémentaires :

B. Des faits en quelques mots

- Un béton frais qui gèle subit un dommage durable.
- Un béton qui a atteint sa «résistance au gel» ne sera plus endommagé par un gel simple. La «résistance au gel» est de 120 à 150 kg/cm² (résistance à la compression sur cube).
- Le froid ralentit les réactions de durcissement.
- Par température inférieure à 0° la résistance n'augmente pas.
- Lors d'un réchauffement ultérieur les réactions de durcissement se produisent à nouveau.
- Les réactions chimiques de durcissement développent de la chaleur qui s'oppose au refroidissement (fig. 1).
- Le froid ne doit pas entraver le développement de la résistance jusqu'à ce que la «résistance au gel» soit acquise (tableau 1).

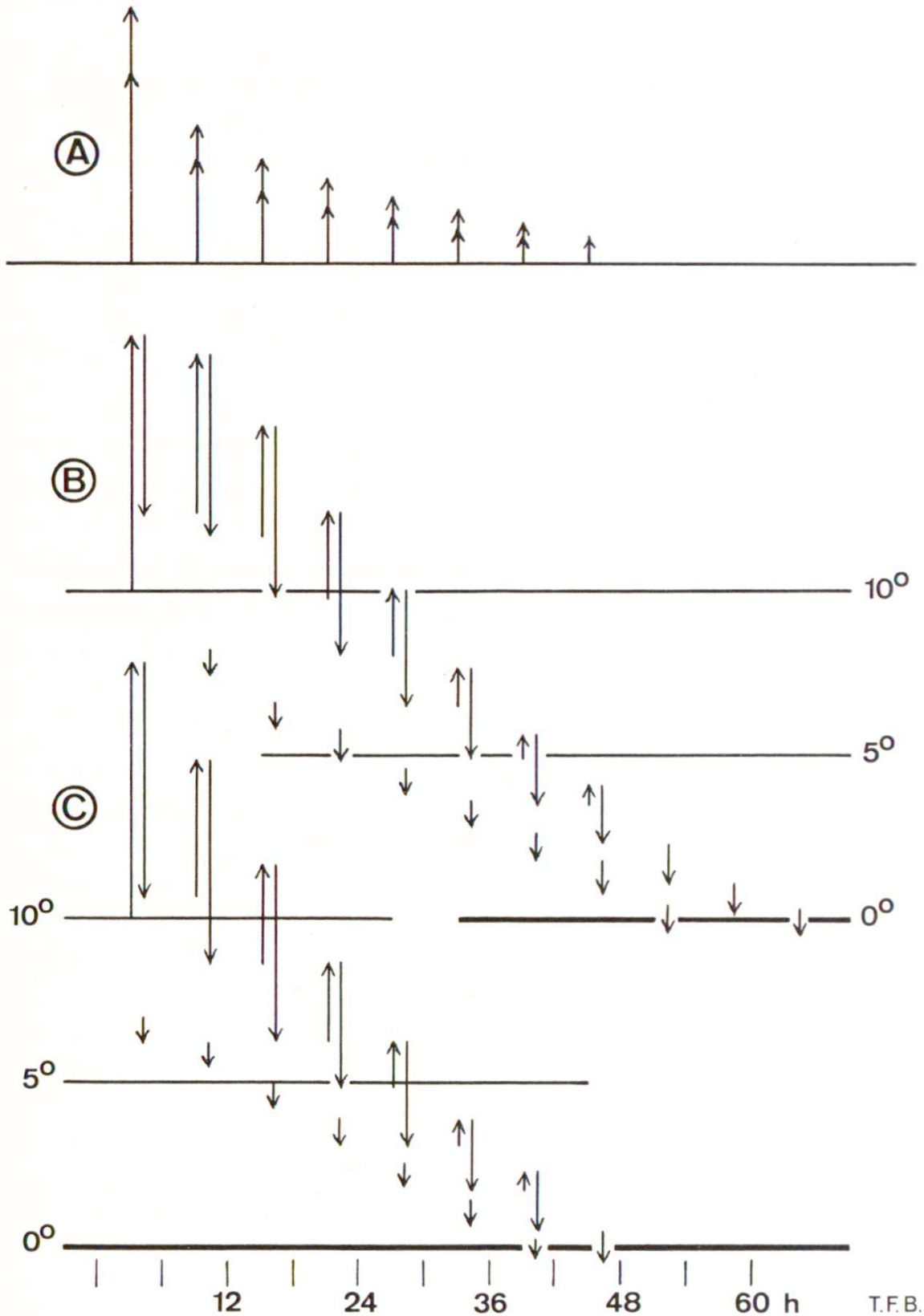


Fig. 1 Représentation schématique du refroidissement de béton fraîchement mis en place en fonction du temps. La courbe de refroidissement est déterminée par les pointes des flèches dirigées vers le bas. Cet exemple ne s'applique pas à un cas pratique car des données nécessaires, telles que nature de l'isolation et forme de la construction, manquent.

(A) Evaluation de la température due au développement de chaleur de la réaction de durcissement, à intervalles de temps de 6 heures et pour des températures extérieures constantes de 10° (flèches supérieures) et 5° (flèches inférieures).

(B) Effets conjugués de la chaleur propre et des pertes de chaleur dans les cas d'une bonne isolation.

Température du béton frais: $+10^{\circ}$

Température de l'air: -5°

(C) Idem (B), mais avec une isolation moyenne.

5 Tableau 1

Genre de ciment	Facteur $\frac{e}{c}$	Température du béton		
		5°	10°	15°
<hr/>				
Ciment Portland normal CP	0,4	36	24	18
	0,5	50	36	24
	0,6	70	50	40
Ciment Portland à haute résistance CPHR	0,4	24	18	14
	0,5	30	24	18
	0,6	40	30	24 heures

Nombre d'heures après lesquelles le béton atteint la «résistance au gel» dans les conditions indiquées (selon RILEM, Bétonnage en hiver).

Bibliographie

RILEM, Bétonnage en hiver, T. F. B. Wildegg 1965.

RILEM, Recommandations pour le bétonnage en hiver. Annales de l'institut technique du bâtiment et des travaux publics. **16**, 1011 (oct. 1963).

Bulletin du Ciment nos 59/23 et 64/11.

U. Trüb, Baustoff Beton, Zürich 1968.

