# 普通及び表面改質コンクリートにおける凍結融解抵抗性に関する一考察

北海道大学	学生会員	○中村麻里亜
北海道大学	正 会 員	佐藤靖彦
北海道大学	正 会 員	岸本嘉彦

### 1. 研究背景·目的

本研究は、コンクリート、並びにシランによる表 面改質を行ったコンクリートの凍結融解時の内部の 温度変化及びひずみ挙動を明らかにすることを目的 とし、一次元の水分及び温度変化を与えた条件での 凍結融解試験を行った。

#### 2. 実験概要

(1)実験試験体

直径 10cm、高さ 20cm の円柱供試体を作製し、そ の上部 10cm を切り出して用いた。水セメント比を 60%とした。配合を表 1 に示す。なお、凍結融解に よる影響をより明確に観察するため AE 剤は用いて いない。

供試体には、表面より深さ 2,4,6,8cm の位置に熱伝 対を埋め込んだ。また、表面より深さ,13,21,29,37mm の側面には、ひずみゲージを貼り付けた。

(2)実験方法

供試体上面に試験水で満たしたアクリル容器を設 置した後、供試体サイズより若干大きな円筒をくり 抜いたスタイロフォーム内に供試体を設置した。供 試体の側面は、防湿テープで覆い、更に供試体とス タイロフォームとの隙間には断熱材を挟んだ。こう して側面と底面は断熱状態とし、表面からのみ温度 変化を与えた。

供試体は温度制御室内に入れられ、20℃で8時間、 -25℃で10時間を保ち、その間は15℃/時間で温度 変化を与えた(図1)。この24時間1サイクルの凍 結融解過程を、計26サイクル行った。本実験では、 水分供給の有無、表面改質の有無、塩分の有無を実 験パラメータとしている(表2)。

### 3. 実験結果·考察

(1)劣化性状

すべての供試体にスケーリングが発生した。最も 大きな劣化が見られたのは NC-SW であった。シラ ン処理したものは、スケーリングが抑えられていた。 (2)試験水がない場合

表2 コンクリートの配合(1m<sup>3</sup>あたり)

セメント	水	細骨材	粗骨材	W/C	細骨材率
[kg]	[kg]	[kg]	[kg]	[%]	[%]
267	160	781	1152	60	41





写真1 供試体

図1 制御温度履歴

供試体	表面改質	試験水			
NC-NW	×	なし			
NC-W	×	純水			
NC-SW	×	3% 食塩水			
TC-NW	0	なし			
TC-W	0	純水			
TC-SW	0	3% 食塩水			

表 2 実験変数

図 2 は、20 サイクルの時の供試体 NC-NW と TC-NW の温度変化を示す。試験水を作用させなか った場合、シランが塗布されていない NC-NW にお いて、10 サイクル目あたりから材料内部で水分が凍 結している様子が観察された。一方、表面改質した 供試体(TC-NW)では、サイクル後半になってもその 様子は見られない。これは、表面改質を施さなかっ たコンクリートが、凍結過程で空気中の水蒸気を吸 湿し、この水分が凍結していたことによる。 (3)水を作用させた場合

試験水を作用させた供試体において、いずれの場 合も浅い位置から順に冷えていく様子が確認できた。 試験水が無い場合と同様に、上面から順に冷却され

キーワード	: 凍結融解,	表面改質,	水分,	塩水,	温度,	ひずみ			
連絡先	: 〒060-0808	札幌市北区北	8条西5	丁目:	北海道大学	红学部	維持管理システム工学研究	ž 011	-706 - 6220



図2 温度変化(NC-NWとTC-NW)

たコンクリートは、凍結する際、0℃付近で温度が 一定となる。その間、凍結位置から下部には熱が伝 わらないために温度勾配に変化が生じる。しかし、 普通コンクリートでは、0℃付近で温度一定区間が 見られるが、表面改質コンクリートでは凍り始めた 後も温度が低下している(図3)。これは、普通コン クリートでは、水と接している表面付近ではほぼ飽 和状態にあるのに対し、表面改質コンクリートでは、 不飽和の空隙が存在するために、凍結温度が低くか つ徐々に凍結した可能性がある。ただし、サイクル 後半では、その傾きは徐々に普通コンクリートに近 づいた。これは、サイクルが進むとともに飽和して いくためであると思われる。

供試体 TC-NW においては、サイクル数とともに ひずみが増加し、そのひずみは深い程大きい(図 4)。 シランが浸透した層の直下に水分が蓄積し、その位 置での膨張量が大きなり、その影響がひずみに現れ た可能性が高い。

(4)塩水を作用させた場合

純水の場合と同様の温度勾配の変化が見られ、材 料内部で凍結していることが確認できた。また、こ こでは表面改質の有無に関わらず、凍結が始まった 後も温度が下がりつづける傾向にある。特徴的なの は、凍結温度が高さにより異なることである。塩水 の場合凍結過程で塩分濃度が変化するために、上部 ほど塩分の濃度が高くなる。塩分濃度が異なれば凍 結温度も変化するので、ひずみの変化にも繋がると 考えられる。本実験において、塩水を作用させた場 合には、大きな圧縮ひずみが観察された。この傾向 は既往の実験<sup>1)</sup>においても報告されている。しかし、 現時点でその理由を明らかにできていない。



図 3 温度変化(TC-W, 5th cycle)





図 5 温度変化(NC-SW, 20th cycle)

シランによる表面改質を施すことにより、凍結融 解による劣化が抑えられる。しかし、シラン浸透層 の直下で水分が蓄積し、その位置の膨張量が大きく なる可能性がある。

参考文献

1)鮎田耕一ほか:海水の作用を受けるコンクリート の凍害機構と対策 –海水が作用したコンクリートの 変動挙動-,北見工業大学地域共同研究センター研究 成果報告書第7号(2000)

# 4. 結論