# 論文 海水の作用を受けるモルタルの含水状態がスケーリングに及ぼす影響

加藤 利菜<sup>\*1</sup>·鮎田 耕一<sup>\*2</sup>·猪狩 平三郎<sup>\*3</sup>

要旨:海水中で凍結融解作用を受けるコンクリートはスケーリングが発生しやすいことで知られている。本研究は海水と凍結融解の複合作用を受けるコンクリートのスケーリング発生メカニズムを解明することを目的として微小モルタルを使用して冷却速度や最低温度保持時間が異なる凍結融解試験などを行いセメントペーストの含水状態として、特にセメントペースト中の水分の挙動がスケーリングに及ぼす影響について検討した。 キーワード:スケーリング、凍結融解、海水、モルタル、含水状態、細孔水率

1. はじめに

海洋コンクリートは海水の作用を受けて劣化 しやすいことで知られている。特に寒冷地では 海水の作用に加え凍結融解の繰返し作用を受け るため劣化はさらに促進され,その主な劣化形 態はスケーリングとして現れる。

凍結融解の繰返し作用によるコンクリートの 劣化メカニズムに関しては、凍結時の水圧の影 響<sup>1)</sup>や毛細管空隙の分布<sup>2)</sup>, 過冷却水の凍結<sup>3)</sup>, 浸透圧の発生<sup>4)</sup>の影響などが明らかにされてき た。また、海水や塩化物の作用を受けるコンク リートの劣化機構に関しては、セメント水和物 である Ca(OH)2 の溶出による多孔化<sup>5)</sup> や C-S-H の分解<sup>6</sup>,静水圧による浸透性と膨張量の増加<sup>7</sup>) などが明らかにされてきた。さらに、海水と凍 結融解の複合作用を受ける場合の劣化メカニズ ムに関しては塩化物の影響<sup>8)</sup>やセメントペース トマトリックスの膨張の影響<sup>9)</sup> などが明らかに されている。海水と凍結融解の複合作用を受け るコンクリートの対策としては適正な空気量<sup>10)</sup> などが提案されてきているが、スケーリングの 発生メカニズムについてはまだ十分に解明され ていない。特に、スケーリングは水分に左右さ れる要素が強くセメントペースト中の水分の挙 動を明らかにすることはスケーリングの発生メ カニズムを検討する上で欠かせない。

筆者はこれまで海水と凍結融解の複合作用を 受けるコンクリートのスケーリング発生に及ぼ す影響についてセメントペースト中の水分の挙 動を中心に検討した結果、海水の作用を受ける コンクリートでは細孔の飽水度が高くなり、最 低温度が低く冷却速度が遅い凍結融解作用を受 けることによってさらに海水が浸入し氷点以下 で制御される時間も長くなるためスケーリング が生じることなど 11) 12) を明らかにしてきたが, 冷却速度が異なる場合では氷点以下で制御され る時間が異なるため氷点以下で制御される時間 がスケーリングの発生に及ぼす影響については 未解明である。そこで、冷却速度が異なる凍結 融解試験に加えて氷点以下で保持される時間を 一定とした凍結融解試験を行いスケーリングの 発生に及ぼす影響について検討した。

#### 2. 実験内容

#### 2.1 供試体

直径 10mm で高さ 20mm のモルタル円柱供試 体を使用した。セメントは普通ポルトランドセ メント,細骨材は JIS R 5201 に規定された標準

- \*1 北見工業大学 工学部土木開発工学科研究員 工博 (正会員) \*2 北見工業大学 工学部土木開発工学科教授 工博 (正会員)
- \*3 北見工業大学 技術部

砂を使用した。目標フロー値は170±5mmとし、 配合を表-1に示した。

練混ぜは JIS R 5201 に準拠し機械練り用練混 ぜ機を使用して行った。

供試体は型詰め後,恒温恒湿室(温度 20±2℃, 相対湿度 90±5℃)に24時間静置した後脱型し, 材齢28日まで約20℃の海水あるいは淡水に浸し た。

表-1 配合

W/C	単位量(kg/m <sup>3</sup> )		
(%)	セメント	水	細骨材
50	508	254	1527

### 2.2 凍結融解試験

材齢28日まで海水あるいは淡水に浸漬した供 試体を用いて海水あるいは淡水中で凍結融解試 験を行った。凍結融解試験槽の最高温度を+10℃, 最低温度を-30℃とした。

(1) 冷却速度が異なり最低温度保持時間を30 分間とした場合

凍結融解試験の冷却速度を 0.25, 0.50, 0.75℃ /min の 3 種類とした。最低温度保持時間を 30 分 間と一定とし,昇温速度を 0.44℃/min として凍 結融解 12 サイクルまで行った。温度制御プログ ラムを図-1 に示した。

(2) 冷却速度を 0.25℃/min, 最低温度保持
時間を 30 分間と 90 分間の 2 種類とした場合

凍結融解試験の冷却速度を 0.25℃/min, 昇温速 度を 0.44℃/min とした。最低温度保持時間を 30 分間と 90 分間の 2 種類とし凍結融解 6 サイクル まで行った。温度制御プログラムを図-2 に示し た。

(3) 氷点以下で保持される時間を一定とし、冷却速度が異なる場合

冷却速度を 0.25, 0.50, 0.75℃/min の 3 種類, 昇温速度を 0.44℃/min とした。氷点以下で制御 される時間を一定とするために,冷却速度を 0.25℃/min とした場合では最低温度保持時間を 30 分間,冷却速度を 0.50℃/min とした場合では



図-1 冷却速度が異なり最低温度保持時間 を 30 分間とした場合の温度制御プロ グラム



図-2 冷却速度を 0.25℃/min とし,最低温 度保持時間を 30 分間と 90 分間とした 場合の温度制御プログラム



図-3 冷却速度が異なり氷点以下で保持さ れる時間を一定とした場合の温度制 御プログラム

90 分間,冷却速度を 0.75℃/min とした場合では 110 分間とした。以上の凍結融解試験を 12 サイ クルまで行った。図-3 に温度制御プログラムを 示した。

## 2.3 細孔構造

凍結融解試験後の供試体の水和をアセトン中 で停止させ、質量が定量になるまで常温で減圧 乾燥を行った。その後供試体を 2.5mm から 5.0mm の大きさに粉砕し、水銀圧入式ポロシメ ータによって半径 3.75nm から 5.62×10<sup>4</sup>nm の範 囲の細孔構造を測定した。

#### 2.4 質量

凍結融解試験開始時の材齢28日の海水あるい は淡水浸漬供試体の表乾質量(W<sub>1</sub>),凍結融解試 験後の表乾質量(W<sub>2</sub>)を測定後,質量が定量にな るまで常温で減圧乾燥を行い乾燥質量(W<sub>3</sub>)を計 量し,式(1)から総細孔容積(V)当たりの含水 率(以下,細孔水率と表記)(S)を求めた。なお, 総細孔容積は細孔半径3.75nmから5.62×10<sup>4</sup>nm の範囲の細孔の容積とした。さらに,凍結融解 作用によって発生したスケーリング片を気乾状 態で一日間乾燥させた後質量(W<sub>4</sub>)を計量し,式 (2)から凍結融解試験前の表乾質量当たりのス ケーリング片の質量(以下スケーリング率)(C) を求めた。

$$S = \frac{\frac{W_2 - W_3}{W_3}}{V \times \rho} \times 100 \quad (\%) \tag{1}$$

$$C = \frac{W_4}{W_1} \times 100 \ (\%) \tag{2}$$



図-4 最低温度保持時間を 30 分間とした場合 の海水あるいは淡水浸漬供試体の凍結 融解に伴うスケーリング率の変化(冷却 速度別)

C:スケーリング率
W<sub>1</sub>:凍結融解試験前の表乾質量(g)
W<sub>4</sub>:スケーリング片の質量(g)

#### 実験結果及び考察

3.1 冷却速度が異なり最低温度保持時間を30分間とした場合

図-4 に冷却速度が異なり最低温度保持時間 を30分間とした場合の海水あるいは淡水浸漬供 試体のスケーリング率を冷却速度別に示した。

海水浸漬供試体では凍結融解サイクルに伴い スケーリング率が増加した。特に、冷却速度を 0.25℃/min とした凍結融解作用を受けた場合に 顕著となった。なお、冷却速度 0.25℃/min とし た海水浸漬供試体では凍結融解 10 サイクル以降 のデータが存在しないが、これは海水浸漬供試 体が 10 サイクル以降で破壊したためである。こ のことから最低温度保持時間を 30 分間と一定に した場合では冷却速度が遅い 0.25℃/min の凍結 融解作用を受けると氷点以下で保持される時間 が長くなるためスケーリングが多く発生したと 考えられる。

# 3.2 冷却速度を 0.25℃/min, 最低温度保持時間 を 30 分間と 90 分間とした場合

図-5 に冷却速度を 0.25℃/min, 最低温度保持 時間を 30 分間あるいは 90 分間とした凍結融解



図-5 最低温度保持時間を 30 分間あるいは 90 分間とした場合の海水あるいは淡水浸 漬供試体のスケーリング率

作用を受けた場合の海水あるいは淡水浸漬供試 体のスケーリング率を示した。

最低温度保持時間に関わらず海水浸漬供試体 のスケーリング率が大きい。特に,最低温度保 持時間を 90 分間とした場合に顕著となった。一 方,淡水浸漬供試体では最低温度保持時間に関 わらずスケーリングはほとんど発生していない。

図-6に最低温度保持時間を30分間と90分間 とした場合における海水あるいは淡水浸漬供試 体の細孔水率を示した。

海水浸漬供試体の細孔水率が最低温度保持時間に関わらず大きくなった。特に、最低温度保 持時間を90分間とした場合における海水浸漬供 試体の細孔水率が大きくなった。このことから







図-7 氷点以下での保持時間を一定とした場 合における凍結融解6サイクル後の海水 あるいは淡水浸漬供試体のスケーリン グ率(冷却速度別)

最低温度での保持時間が長い場合ではセメント ペーストへ水分が浸入しやすい状態になると考 えられる。なお、細孔水率が100%を超えている のは細孔水率を求めた式に凍結融解作用によっ て発生する微細ひび割れの影響を考慮していな いためである。

3.3 氷点以下で制御される時間を一定とした 場合

図-7 に氷点以下で制御される時間を一定と した場合における凍結融解 6 サイクル後の海水 あるいは淡水浸漬供試体のスケーリング率を冷 却速度別に示した。



図-8 氷点以下での保持時間を一定とした場 合における凍結融解6サイクル後の海 水浸漬供試体の細孔水率(冷却速度別) 冷却速度に関わらず海水浸漬供試体のスケー リング率が大きい。特に,冷却速度を 0.50℃/min と 0.75℃/min とした場合にこの傾向が顕著とな った。

淡水浸漬供試体では冷却速度に関わらずスケ ーリング率は非常に小さく、淡水の作用を受け る場合ではセメントペーストにスケーリングや 微細ひび割れなどの劣化がほとんど発生してい ないと思われる。

図-8 に氷点以下での保持時間を一定とした 場合における凍結融解 6 サイクル後の海水浸漬 供試体の細孔水率を冷却速度別に示した。

冷却速度を 0.75℃/min とした場合に細孔水率 が最も大きくなった。このことから氷点以下で 保持される時間を一定とした場合では冷却速度 を 0.75℃/min とするとセメントペーストへ水分 が浸入しやすい状態にあると思われる。

氷点以下で保持される時間を一定とする場合 では冷却速度が速いほど最低温度で保持される 時間が長くなる。そのため、冷却速度 0.75℃/min の凍結融解試験を行った場合ではセメントペー ストが飽水状態となりスケーリングが発生した と思われる。

# 3.4 凍結融解作用の各種要因がスケーリング に及ぼす影響

図-9に海水浸漬供試体の凍結融解6サイクル 後のスケーリング率を示した。







図-10 凍結融解 6 サイクル後の海水浸漬供試 体の細孔水率

氷点以下で保持される時間を一定とし冷却速 度を0.50℃/minと0.75℃/minとした場合にスケ ーリング率が大きくなった。このことから最低 温度での保持時間が長く、冷却速度が速い場合 にスケーリングが多く発生しやすい状態になる ことが考えられる。

図-10 に凍結融解6サイクル後の海水浸漬供 試体の細孔水率を示した。

ばらつきはあるものの,冷却速度を 0.75℃/min とし最低温度保持時間を 110 分間とした場合に 最も細孔水率が増加した。このことから冷却速 度を 0.75℃/min に設定し,最低温度保持時間を 110 分間とした場合ではセメントペーストに水 分が浸入しやすい状態になることが考えられる。



図-11 凍結融解 6 サイクル後の海水浸漬供試 体の細孔水率とスケーリング率の関係

**図**-11 に凍結融解6サイクル後の海水浸漬供 試体の細孔水率とスケーリング率の関係を示し た。

冷却速度を 0.75℃/min,最低温度保持時間を 30 分間とした場合と冷却速度を 0.50℃/min,最 低温度保持時間を 90 分間とした場合を除けば、 細孔水率の増加に伴いスケーリング率が増加す る傾向にある。特に,氷点以下で保持される時 間や最低温度保持時間が長い場合に細孔水率や スケーリング率が大きくなった。

以上の結果から,海水と凍結融解の複合作用 を受ける場合では最低温度で保持される時間や 氷点以下で制御される時間が長いほどスケーリ ングが発生しやすい状態になることが考えられ る。

#### 4. まとめ

海水と凍結融解の複合作用を受けるコンクリ ートのスケーリング発生メカニズムを解明する ことを目的として冷却速度,最低温度保持時間, 氷点以下で制御される時間がスケーリングに及 ぼす影響について検討した結果,以下のことが 明らかとなった。

- 海水に浸した供試体ではセメントペースト に水分が多く浸入するとスケーリングの発 生を助長される。
- 氷点以下で制御される時間や最低温度での 保持時間が長いとセメントペーストへ水分 が浸入しスケーリングが発生しやすくなる。

### 参考文献

- T.C Powers : A working hypothesis for further studies of frost resistance of concrete, Journal of American Concrete Institute, Vol.16, No.4, pp.245-272, 1945
- 3) 鎌田英治:コンクリートの凍害と細孔構造, コンクリート工学年次論文報告集,第10 巻,第1号, pp.51-60, 1988

- 田中享二ほか:セメントモルタルの半透過 性に起因する浸透圧の測定,日本建築学会 構造系論文集,第495号,pp.9-13,1997
- 5) 鈴川諭一ほか:各種セメントの塩化物抵抗 性,セメント・コンクリート, No.245, pp.12-19, 1975
- 6) 鈴木一孝ほか:コンクリートの耐久性評価 を目的とした水和組織の分析手法に関する 研究,コンクリート工学論文集,第1巻, 第2号, pp.39-49, 1990
- G.V D Wegen :Behavior of concrete affected by sea-water under high pressure, Materials and Structures, Vol.26, pp.549-556, 1993
- 藤井卓,藤田嘉夫:硬化セメントペーストの凍結融解劣化に及ぼす塩化物の影響,土 木学会論文報告集,第343号,pp.209-217, 1984
- 9) 王欣ほか:海水の作用を受けるコンクリートの凍結水量と凍結変形挙動,セメント・コンクリート論文集, No.54, pp.404-409, 2000
- 10) 鮎田耕一,林正道:海水の作用を受けるコンクリートの耐久性確保のための適正空気量,第8回コンクリート工学年次講演会論文集,pp.93-96,1986
- 加藤利菜ほか:セメントペーストマトリッ クスへの海水の浸入がスケーリングに及ぼ す影響について、セメント・コンクリート 論文集, No.57, pp.279-284, 2003
- 12) 加藤利菜ほか:海水の凍結挙動がコンクリートのスケーリングに及ぼす影響,セメント・コンクリート論文集, No.58, pp.295-300,2004