論文 高所にポンプ圧送した吹付けモルタルの塩分浸透性

桜田 良治*1・平田 文*2・丸山 久一*3

要旨:高低差 125m の高所に,中継ポンプを使用しないで鉛直にポンプ圧送して吹付けた 場合の,吹付けモルタルのポンプ圧送性や材料分離特性を現場圧送実験により解明した。 また,この高所にポンプ圧送した吹付けモルタルの耐久性として,硬化後の吹付けモルタ ルの長期材齢での塩分浸透性,および凍結融解の繰返し作用を受けた場合の塩分浸透性に ついて,急速塩化物イオン透過性試験を行い積算電気量の算出を試みた。 キーワード:吹付けモルタル,塩分浸透,急速塩化物イオン透過性試験,凍結融解

1. はじめに

急傾斜地や断崖などの岩肌や法面の風化を防 ぐために,高所に施工されるモルタル吹付け は,ポンプ圧送により吹付け用のモルタルを所 定の高さまで送った後,圧搾空気で吹付ける方 法によっている。しかし,高所圧送や長距離圧 送後に吹付けるモルタルの圧送性や長期耐久性 については,まだ十分に解明されていない。

吹付けコンクリートの長期耐久性に係わる要因としては、塩分浸透を受けた吹付けコンクリートの凍結融解によるスケーリング劣化やのり枠内部の鉄筋の腐食¹⁾、凍結融解の繰返しによる内部組織の劣化、さらに母岩自体の風化による吹付けコンクリートの剥落があげられる。

この中で,急傾斜地の高所へポンプ圧送した 場合のフレッシュモルタルの材料分離および強 度発現特性,ポンプ圧送後に吹付けたモルタル の耐久性,特にのり枠内部の鉄筋腐食,スケー リング劣化に係わる塩分浸透性やこれに凍結融 解が加わった複合劣化については,十分な解明 がなされていない状況にある。

本研究では,高低差 115m を,中継ポンプを 使用しないで吹付けモルタルを鉛直にポンプ圧 送した場合の、ポンプ圧送性や材料分離特性を 明らかにするとともに、圧送後に高さ 125.45m の位置で吹付けたモルタルの長期材齢での塩分 浸透性を解明することを目的とする。さらに、 これら硬化後の吹付けモルタルが凍結融解の繰 返し作用を受けた場合の塩分浸透性についても 電気泳動法に基づく急速塩化物イオン透過性試 験により解明する。

2. 実験概要

2.1 原位置圧送実験

北海道浜益郡浜益村タンパケにて,高低差 125.45mの高所へ,中継ポンプを使用しないで ポンプ圧送したモルタルの現場吹付け実験を行 い,フレッシュモルタルのポンプ圧送性,吹付 け後のモルタルの強度発現特性を調べた(写真 -1)。今回使用したポンプは,ピストン方式で 24.5 N/mm²の最大吐出圧力をもつ。吹付けモル タルのポンプ圧送前,ポンプ圧送後(高さ 115 m),エアー吹付け後(高さ 125.45m)の3箇所 で供試体を採取し(図-1),気中養生して材齢28 日および7日での圧縮強度を調べた。吹付け用 のモルタルは,現地のレディーミクストコンク

*1 秋田高専 環境都市工学科助教授 博士(工学) (正会員)

^{*2} 日特建設(株) エンジニアリング企画部長

^{*3} 長岡技術科学大学 工学部環境建設系教授 Ph.D. (正会員)



写真-1 ポンプ圧送実験現場



図-1 配管および供試体採取位置

リート工場で練混ぜた後に,現場までアジテー タ車で 30 分搬送した。

ポンプ圧送前の供試体は、アジテータ車より 採取したモルタルを鋼製モールドに打設した。 高さ 115m までポンプ圧送したモルタルは、上 部ステージにて鋼製モールドに打設した。エア ー吹付け後の供試体は、高さ 115m までポンプ 圧送したモルタルを約 10m エアー搬送した後 に,最上部ステージ(高さ125.45m)にてネッ トモールドに吹付けた後にコアサンプリングし た(写真-2)。本実験での吹付けモルタルの配 合としては,水セメント比 w/c=53%,セメント 砂比 C:S=1:3 のモルタルと、水セメント比 w/c=60%, セメント砂比 C:S=1:4 のモルタルの 2 種類とした。モルタルの高所圧送時の材料分 離や品質の維持状況を確認するため,配合に は湿式吹付け用の高性能減水剤等の混和剤は用 いなかった。

2.2 室内実験

急速塩化物イオン透過性試験により, 吹付け モルタルの塩分浸透性を評価した。所定の材齢 (最大 666 日)まで水中養生した直径 10cm の



写真-2 吹付けとコアサンプリング

円柱供試体を、ダイヤモンドカッターで厚さ 5cmの円盤状に切り出した。その供試体を拡散 セルで挟み込み、陽極側のセルには 0.3 規定の NaOH溶液を,陰極側のセルには 0.5 規定の NaCl 溶液を満たした。セル間に 15V の定電圧を 6 時 間かけ,供試体を通して流れる電流値を 10 分毎 に測定した。実験終了後、円盤状の供試体を切 断し、0.1 規定の硝酸銀水溶液を割裂断面に塗 布し、その変色深さから塩化物イオン拡散係数 を算出した。

また, 材齢 176 日まで水中養生した円柱供試体 (φ10×20cm)について, JIS A 1148 の A 法に よる凍結融解試験を 300 サイクルまで行った。 凍結融解温度の管理は, 温度管理用円柱供試体 の中心部の温度測定を行うとともに, 容器内部 を水で十分に満たした。また, 測定サイクル毎 に供試体の位置を替えるとともに, 上下を交換 した。試験終了後に再び所定の材齢まで水中養 生し, 急速塩化物イオン透過性試験により塩分 浸透に対する抵抗性の違いを検討した。

3. 吹付けモルタルのポンプ圧送特性と圧縮強度特性 3.1 ポンプ圧送特性

高低差 125.45m, 水平距離 40m をポンプ圧送 した後のフレッシュモルタルのスランプは, セ メント砂比 1:3 モルタル(w/c=53%)では, ポンプ 圧送前で 12.5cm, 高さ 115m までポンプ圧送し た後で 6.5cm, ポンプ圧送後に高さ 125.45m の 位置でエアー吹付けした後で 1.5cm となる (図-2)。そのスランプロスは, ポンプ圧送後 に 48%, エアー吹付け後に 89%となる。一方, 1:4 モルタル(w/c=60%)のスランプロスは, 高さ



115m までポンプ圧送した後で 21%, 最上部ス テージでエアー吹付け後では 60%と, セメント 砂比 1:3 モルタルに比べて, スランプの低下が 小さい。実験時の外気温は 21.5℃~24.0℃で, 各 実験ケースとも練混ぜ開始から 30 分でモルタ ルをアジテータ車で現場まで搬送し, その後 30 分以内に圧送・吹付け実験を終えた。実験時, 配 管全てに陽が当たり, 吹付けモルタルの温度 は最大で約 3.5℃上昇し, これが両モルタルに おいても, ポンプ圧送時や吹付け時のスランプ 低下に影響を及ぼしたと考えられる。

実験では、ピストン方式で最大吐出圧力が 24.5 N/mm²のポンプを使い、1時間当たりの吐 出量を 7.8 m³/hour としてポンプ圧送を行った。 この時、各圧送位置での管内圧力は、セメント 砂比 1:3 のモルタル(w/c=53 %)の方が、1:4 のモ ルタル(w/c=60 %)より平均で 47%高い(図-3)。両 モルタルにおいて、圧送時の管内圧力は、ポン プ最大理論吐出圧力 (24.5 N/mm²)の 80%以下 で、正常な圧送が可能であった。

3.2 圧縮強度特性

材齢 28 日まで気中養生した円柱供試体(φ10×20cm)の圧縮強度は,セメント砂比 1:3 のモル タル(w/c=53%)では,ポンプ圧送前で 32.5 N/mm²,高さ 99.26m までポンプ圧送した後で 31.6 N/mm²,ポンプ圧送後に高さ 125.45m の位



置でエアー吹付けしたモルタルで 34.2 N/mm² と、ポンプ圧送箇所で強度発現に有意な差はな い(図-4)。しかし、エアー吹付け後の強度が、ポ ンプ圧送前に比べて 5%大きく、セメント砂比 1:4 のモルタル(w/c=60%)でも 8%大きな値をと る。さらに、両モルタルの吹付け後の単位容積 質量は、圧送前に比べて 1.0~3.9%増加した。 これより吹付けに伴う強度増加の要因として は、吹付け圧力により密実に充填されたことや 圧送時の空気量の減少などが考えられる。

4. ポンプ圧送した吹付けモルタルの塩分浸透性4.1 吹付けモルタルの塩分浸透性

急速塩化物イオン透過性試験における6時間 通電時の吹付けモルタルの積算電気量 C. (Coulomb)と材齢 28 日で基準化した経過時間 t/28 (t: 材齢(日))との関係を図-5 に示す。セメ ント砂比 1:3 の積算電気量は、材齢の進行によ る吹付けモルタルの組織のち密化に伴い次第に 減少する。また,高さ 115m までポンプ圧送し た後のモルタルの材齢 145 日~666 日までの積 算電気量の平均は、ポンプ圧送前に比べて 5% 程度大きな値をとる。さらに、ポンプ圧送後に 高さ125.45m でエアー吹付けしたモルタルの積 算電気量は、ポンプ圧送前および高さ 115m ま でポンプ圧送したモルタルに比べて,18%程度 小さな値を示す。エアー吹付け後の積算電気量 が、ポンプ圧送前および圧送後に比べて小さい のは、吹付け圧により密実に充填されたことと 空気量の減少などが影響したものと考えられる。

ここで,硬化した吹付けモルタルが,凍結融 解の繰返し作用を受けた場合の,塩分浸透に対 する抵抗性について検討した。材齢176日まで



図-5 積算電気量の材齢に伴う変化 (a)C:S=1:3, (b)C:S=1:4



図-6 凍結融解による質量減少率 (a)C:S=1:3, (b)C:S=1:4

水中養生した円柱供試体について,水中凍結水 中融解による凍結融解試験を実施した。

その結果、凍結融解サイクルが 300 サイクル での質量減少率は、セメント砂比 1:4 のポンプ 圧送前のモルタル供試体で 11%、ポンプ圧送後 で 10%、エアー吹付け後で 12%であり、質量減 少率に圧送箇所での有意な差はない(図-6(b))。 また、セメント砂比 1:3 のモルタルでも、凍結 融解による質量減少率に、圧送箇所での有意な 差は認められなかった(図-6(a))。

相対動弾性係数は,セメント砂比 1:3 のモル タル(ポンプ圧送前,圧送後)において凍結融 解サイクルとともに緩やかに減少し,210 サイ クルで 89%を示した。240 サイクル以降は,供 試体表面の剥離などにより正常な測定が不能と なり,質量減少率のみを測定した。セメント砂 比 1:4 のモルタルでも同様の傾向を示した が,吹付け後供試体の相対動弾性係数の低下率 は,1:3 のモルタルより大きい傾向にあった。

このような凍結融解の繰返し作用を受けた吹付けモルタル(材齢290日)の積算電気量は,凍

結融解作用を受けていないものに比べて,セメ ント砂比 1:3 のモルタルでは 25%大きく,1:4 のモルタルでは 28%大きい(**図-5**)。

また,同じ材齢で凍結融解の繰返し作用を受けたモルタル供試体の中でも,ポンプ圧送後に高さ125.45mでエアー吹付けしたモルタルとポンプ圧送する前のモルタルの積算電気量を比べると,セメント砂比1:3のモルタルがエアー吹付けした後では8%小さな値を示し,セメント砂比1:4のモルタルでは,16%小さな値を示すことが判明した。

4.2 吹付けモルタルの急速塩化物イオン透過性 試験での積算電気量

中継ポンプを使わずに,高低差 115m を鉛直 にポンプ圧送した後に吹付けたモルタルの,長 期材齢での塩分浸透に係わる積算電気量の算出 を試みる。急速塩化物イオン透過性試験で6時 間通電したときの積算電気量は,材齢の進行と ともに減少していく(図-5)。

ここでは、材齢に伴う積算電気量C_sの経時変

w/c (%)	試料採取位置	f'_{c28} 28 day N/mm ²	<i>f</i> ' _{c7} 7 day N/mm ²	[w/c][f' ₀ /f' _{c28}]	スランプ cm	積算電気量 標準養生 Coulomb	積算電気量 凍結融解後 Coulomb
53	ポンプ圧送前	32.5	21.2	0.411	12.5	945	1119
53	ポンプ圧送後	31.6	20.8	0.423	6.5	1012	1204
53	エアー吹付け後	34.2	22.9	0.390	1.5	828	1026
60	ポンプ圧送前	25.2	14.9	0.600	14.0	944	1067
60	ポンプ圧送後	26.1	15.3	0.579	11.0	1056	1147
60	エアー吹付け後	27.3	20.8	0.554	5.5	861	1145

表-1 吹付けモルタルの圧縮強度、スランプおよび積算電気量



化を材齢tのべき関数で近似した。

$$\boldsymbol{C}_{s} = \boldsymbol{C}_{\theta} \left(\boldsymbol{t} / \boldsymbol{28} \right)^{m} \tag{1}$$

ここに, *C_s*: 材齢 *t* 日における急速塩化物イオ ン 透 過 性 試 験 で の 6 時 間 積 算 電 気 量 (*Coulomb*), *t*: 吹付けモルタルの材齢(日), *C_o*: 材齢 28 日(*t*/28=1.0)における 6 時間積算電気量 (*Coulomb*), *m*: 実験定数である。

吹付けモルタルの6時間積算電気量 C_s は, 吹付けモルタルの水セメント比w/c, ポンプ圧送した後の材料分離状況, エアー吹付け後のモルタルの締固め状況などに支配される。

ここで、ポンプ圧送前とポンプ圧送後(高さ 115m)のセメント砂比 1:3 (w/c=53%)のモルタル の材齢 28 日における圧縮強度を比較すると、ポ ンプ圧送後の方が約 3%小さい(表-1)。また、エ アー吹付け後(高さ 125.45m)の供試体では、ポン プ圧送前の供試体に比べて、約 5%の圧縮強度 の増加が認められる。このことから、ポンプ圧



送後の吹付けモルタルの材料分離状況や, 吹付 け後の締固め状況と圧縮強度との間には, 密接 な相関があると考えられる。

そこで,式(1)の積算電気量の経時変化式にお ける実験定数 *C*₀, *m* を,吹付けモルタルの水セ メント比 *w/c* と,各圧送箇所での吹付けモルタ ルの材齢 28 日における圧縮強度比 *f'off'c28* の関 数として表した(図-7,8)。回帰式は,表-1 に示 すように,試料採取位置 3 ケース,水セメント 比 2 ケースの全データより算出した。

$C_0 = 2789.088[w/c][f'_0/f'_{c28}] + 193.224$ (2)

$m = -0.452 [w/c][f'_0/f'_{c28}] + 0.044$ (3)

圧縮強度比 f'off'c28 として,各圧送箇所での材 齢 28 日における圧縮強度 f'c28 に対するセメン ト砂比 1:4 (w/c=0.60)のモルタル(ポンプ圧送 前)の材齢 28 日における圧縮強度 f'oの比とし た。この値は,セメント砂比 1:4 のポンプ圧送 前の圧縮強度 f'oを基準として表したもので,圧 縮強度 f'c28 の小さい吹付けモルタルに対して は、大きい値を示す。この圧縮強度比 f'o/f'c28 と 水セメント比 w/c の関数として積算電気量経時 変化式の実験定数を表すことで、吹付けモルタ ルのポンプ圧送後の材料分離状況や、吹付け後 の締固め状況の影響を考慮することができる。

*Mangat P.S.*らは、コンクリートの塩化物イオン拡散係数 D_c の経時変化を材齢tのべき関数で近似し($D_c=D_i t^m$)、式中の実験定数mは、水セメント比に強く依存することを明らかにしている²⁾。ここでは、水セメント比のみを変数としていて、コンクリートの締固め条件や施工条件は考慮されていない。

式(1)~式(3)より算出した,ポンプ圧送後に吹 付けたモルタルの6時間積算電気量の値は,セ メント砂比1:3のモルタルでは実測値と最大で ±9%,セメント砂比1:4のモルタルでは±20% の誤差範囲にある。今回は,説明変数として吹 付けモルタルの水セメント比w/cとポンプ圧送 後および吹付け後の締固め状態を表す圧縮強度 比f'off'c28のみを取り上げたが,本算出モデルの 精度を上げるためには実測データを積み重ねる とともに,ポンプ圧送時の材料分離や空気量の 変化,および吐出量などの影響についても考慮 する必要がある。

また, 吹付けモルタルの塩分浸透には, 吹付 け時に発生するモルタル中の大空隙やサンドポ ケットの影響を考慮する必要がある。例えば, 材 齢 145 日における塩化物イオン拡散係数と積算 電気量の関係において(図-9),供試体中に散在 する大空隙位置(〇,△印)での塩化物イオン拡 散係数は,モルタルの基質部分より 1.5~4 倍大 きい値をとる。このため,吹付けモルタルの塩 分浸透性は,モルタル基質部分の動態に加え て,大空隙やサンドポケットによる塩分浸透の 局所性も考慮して評価する必要がある。

5. まとめ

本結果を要約すると、以下のとおりである。 (1) 高低差 115m を、中継ポンプを使用しないで



図-9 塩化物イオン拡散係数と積算電気量の関係

ポンプ圧送した吹付け用モルタル(セメント砂 比1:4 w/c=60 %)のスランプロスは,高さ115m までポンプ圧送した後で21%,高さ125.45mで エアー吹付けした後に60%と,セメント砂比1:3 のモルタル(w/c=53 %)に比べて,スランプの低 下が小さく抑えられる。また,エアー吹付け後 におけるモルタルの圧縮強度が,ポンプ圧送 前,ポンプ圧送後に比べてセメント砂比1:3の モルタルでは5%,1:4で8%大きくなる。

(2) エアー吹付け後のモルタル中に散在する大 空隙位置での塩化物イオン拡散係数は,吹付け モルタルの基質部分より 1.5 倍~4 倍大きく,塩 分浸透には局所性が認められる。

(3) 急速塩化物イオン透過性試験での 6 時間積 算電気量 *C_s*の経時変化は,材齢*t*の,べき関数 *C_s=C₀(t/28)^m* で近似できる。このうち,実験定数 *C₀, m*は,吹付けモルタルの水セメント比*w/c*,お よび吹付けモルタルのポンプ圧送前の 28 日強 度*f'₀と、ポンプ*圧送後および吹付け後の 28 日 強度*f'_{c28}との*圧縮強度比*f'₀/f'_{c28}*の関数で表すこ とができる。

$C_0 = 2789.088[w/c][f'_0/f'_{c28}] + 193.224$

$m = -0.452 [w/c][f'_0/f'_{c28}]+0.044$

現場実験に際し御協力をいただきました,北 海道開発局滝川道路事務所に謝意を表します。

参考文献

- Glassgold I. L.: Shotcrete Durability, Concrete International, Vol.11, No.8, pp.78-85, 1989
- Mangat P.S. and Molloy B.T.: Prediction of Long Term Chloride Concentration in Concrete, Mater. and Structures, No.27, pp.338-346, 1994