# 論文 蒸気養生中の表層部における乾燥がフライアッシュを混和した高強 度 PC 桁の物質透過性に及ぼす影響

和氣 佳純\*1·河金 甲\*2·氏家 勲\*3

要旨:工場で製作される設計基準強度 70N/mm<sup>2</sup>のフライアッシュを混和した高強度 PC 桁において,蒸気養 生中の表層部における乾燥の有無が物質透過性に及ぼす影響を検討した。その結果,蒸気養生中に乾燥の影 響を受けるとフライアッシュを混和した高強度 PC 桁の打込み面には脱枠直後に比較的大きな亀甲状の微細 ひび割れが発生し,透気係数は若干大きくなった。一方,塩化物イオン浸透抵抗性には蒸気養生中の表層部 の乾燥の影響は認められず,早強ポルトランドセメント単味と比較してフライアッシュ混和により塩化物イ オン浸透抵抗性は向上した。

キーワード:フライアッシュ,高強度 PC 桁,蒸気養生,物質透過性

### 1. はじめに

フライアッシュを混和したコンクリートは、環境負荷 低減だけではなく緻密化により耐久性向上につながるこ とが知られており,近年,工場で製作されるプレテンシ ョン方式のプレストレストコンクリート桁(以下, PC 桁) へも実用化されている<sup>1),2)</sup>。このようなプレキャスト PC 桁へのフライアッシュの適用の多くは設計基準強度 50N/mm<sup>2</sup>の製品を対象に行われている。一方, JISA 5373 附属書 B「プレキャストプレストレストコンクリート製 品 橋りょう類」では設計基準強度 70N/mm<sup>2</sup>の軽荷重ス ラブ橋げた(以下,LS桁)が規定されている<sup>3)</sup>。筆者ら はこれまでにフライアッシュの適用範囲拡大のため設計 基準強度 70N/mm<sup>2</sup>の高強度コンクリートを用いた PC 桁 (以下,高強度 PC 桁)を対象に実用化検討を行った結 果、早強ポルトランドセメント単味(以下、早強単味) の場合と同様の設計値を用いて設計できることや、フラ イアッシュ混和により ASR 抑制効果や塩化物イオン浸 透抵抗性が向上することを確認している<sup>4),5)</sup>。

ー方,プレキャスト製品において蒸気養生中にコンク リート表層部温度が養生槽内温度より高くなると蒸気圧 勾配が生じ,コンクリート表層部が乾燥することで品質 低下につながることが指摘されている <sup>9</sup>。高強度 PC 桁 に用いるコンクリートはセメント量が多いためコンクリ ート温度は高くなり、養生槽内温度との温度差拡大に伴 い表層部の乾燥が顕著になると推測される。さらに、フ ライアッシュ混和により強度発現が遅くなるため早期の 乾燥による表層部のコンクリート品質への影響が大きく なる可能性がある。そこで、フライアッシュを混和した 実大の高強度 PC 桁を製作し、蒸気養生中の表層部にお ける乾燥の有無がコンクリートの物質透過性に与える影 響を検討した。

#### 2. 試験概要

#### 2.1 コンクリートの配合およびフレシュ性状

試験に用いたコンクリートの配合およびフレッシュ 性状を表-1に示す。設計基準強度は70N/mm<sup>2</sup>とし、早 強単味の水結合材比(W/B)が29%の配合(H29)と、 早強ポルトランドセメントの20%(質量比)をフライア ッシュ置換したW/Bが27%の配合(F27)を用いて検討 した。W/Bは両者の初期強度が同程度となるように決定 した。フライアッシュはII種品を用い、F27は、W/Bが 小さくスランプでの管理が困難であったことから、フロ

配合名	水結合 材比 W/B (%)	混和材 置換率 (%)	単位量(kg/m <sup>3</sup> )					混和剤 (kg/m <sup>3</sup> )		スランプ フロー	空気量	コンクリート 練上り温度
			W	С	FA	S	G	AD	AE	(cm)	(70)	(°C)
H29	29	0	147	507	0	688	1029	4.06	0.15	8.0 (スランプ)	4.9	15
F27	27	20	152	450	113	635	978	6.47	0.17	62 (フロー)	3.5	15

表-1 コンクリートの配合およびフレッシュ性状

W:地下水,C:早強ポルトランドセメント(密度=3.14g/cm<sup>3</sup>),FA:フライアッシュⅡ種(密度=2.17g/cm<sup>3</sup>,比表面積=3,120 cm<sup>2</sup>/g),S:細骨材(混合砂(陸砂,山砂,砕石),表乾密度=2.66 g/cm<sup>3</sup>),G:粗骨材(砕石(安山岩),表乾密度=2.65 g/cm<sup>3</sup>,最大寸法:20mm),AD:高性能減水剤,AE:AE 剤(F27配合はフライアッシュ用)

\*1 極東興和(株) 営業本部技術企画部技術企画課 (正会員)

\*2 極東興和(株) 営業本部技術企画部技術企画課 博(工) (正会員)

\*3 愛媛大学大学院 理工学研究科 教授 博(工) (正会員)



写真-2 蒸気養生状況



写真-3 供試体保管状況

写真-4 塩水浸漬状況

ーで管理する高流動コンクリートとした。H29の目標ス ランプは 10±2.5cm, F27 の目標スランプフローは 60± 10cm, 目標空気量はどちらの配合も 4.5±1.5%として, 混和剤量を調整した。

# 2.2 供試体製作

H29 と F27 の配合を用いて, JIS A 5373 で規定されて いる設計基準強度 70N/mm<sup>2</sup>の LS 桁の断面形状を参考に した実大供試体(幅 0.7m×高さ 0.375m×長さ 4.0m,図 -1)を各1体ずつ製作した。蒸気養生中における表層部 の乾燥の有無が高強度 PC 桁の物質透過性に与える影響 を検討するため、供試体の 1/2 の範囲は十分に吸水させ た養生マット(ウレタンフォーム製,厚さ 20mm)を, 打込み面の仕上げ後すぐに敷設することにより湿潤状態 を保持させた(写真-1)。F27 のコンクリート打込み完 了後から5時間の前養生(H29はF27の40分前にコン クリート打込み完了)を行ってから供試体2体を同一の 養生シートで覆い蒸気養生を実施した(15℃/時間で昇温 させ,最高温度 45℃を 3 時間保持,写真-2)。その後,



# 図-3 透気係数測定および塩水浸漬試験用 コア供試体採取位置

材齢 17 時間でシート除去・脱枠をしてからプレストレ スを導入した。なお、供試体製作は冬季に行い製作時の 工場内の気温は10℃であった。

### 2.3 計測項目

実大供試体製作時(コンクリート打込み直後から蒸気 養生終了時)までの計測項目と計測位置を図-1に示す。 実大供試体内部のコンクリート温度(上縁から 30mm と

断面中央)を熱電対により計測した。収縮特性を把握す るため,ひずみゲージ(ゲージ長 5mm)を貼付した鉄筋 D10を供試体上縁から 50mm と高さ中央に設置して鉄筋 ひずみを計測するとともに,打込み面近傍(上縁から 10mm)にモールドゲージ(標点距離 60mm,弾性係数約 3000N/mm<sup>2</sup>)を設置してコンクリートひずみを計測した。 モールドゲージは同一断面で2点ずつ計測し,平均値を 用いて検討した。なお,ひずみゲージとモールドゲージ はどちらも自己温度補償型を用い,熱出力は上縁から 30mm のコンクリート温度により補正した。また,養生 シート内にも熱電対と湿度計を設置して養生温度と相対 湿度を計測した(図-2)。実大供試体製作時には円柱供 試体( $\phi$ 100×200mm)も製作し,脱枠・プレストレス導 入時(材齢 17 時間)と材齢 28 日の圧縮強度を実大供試 体と同一養生を行って測定した。

脱枠・プレストレス導入直後にコンクリート打込み面 に水を噴霧してひび割れの有無などの外観状況を目視で 確認した。その後屋外で保管し(写真-3),材齢34日に 打込み面の物質透過性を透気試験と塩水浸漬試験を行い 検討した。透気試験はダブルチャンバー方式のトレント 法<sup>n</sup>を用いて行い,図-3に示すように各ケース4箇所 ずつコンクリート打込み面の透気係数を測定した。なお, 透気係数測定前の3日間は降雨がみられず測定箇所のコ ンクリート表面の含水率は4.3~4.7%であり,各ケース において明確な差は認められなかった。

透気試験終了後,再度,水を噴霧して打込み面の外観 状況を確認してから,各ケース2箇所ずつコンクリート 打込み面からゆ82×150mmのコアを採取し(図-3),塩 水浸漬試験を行った。打込み面のみを塩化物イオン浸透 面とし,その他の面はエポキシ樹脂系塗料によりシール 処理を施した。10%NaCl 溶液に6ヵ月浸漬した供試体

(写真-4)を割裂し,割裂面に 0.1mol/L 硝酸銀水溶液 を噴霧し,塩化物イオン浸透深さを測定した。各供試体 の浸透深さは,3点ずつ計測して平均値を用いた。

#### 3. 試験結果および考察

### 3.1 養生シート内の温度および相対湿度

F27 のコンクリート打込み直後からの養生シート内の 温度(以下,養生温度)と相対湿度の推移を図-4 に示 す。前養生時の温度は10~14℃であった。蒸気供給中(材 齢5~11時間)の養生シート内の相対湿度は90%以上を 維持しているものの,蒸気の供給を止めると相対湿度は 低下し脱枠時には50%程度になった。

# 3.2 コンクリートの圧縮強度

材齢 17 時間と材齢 28 日におけるコンクリートの圧縮 強度の測定結果を表-2 に示す。いずれの材齢において も H29 と F27 の圧縮強度は同程度であった。



図-4 蒸気養生中の温度および相対湿度

表-2 圧縮強度

	圧縮強度(N/mm <sup>2</sup> )						
	17時間(脱枠時)	28日					
H29	61.9	80.9					
F27	60.3	80.6					





図-5 コンクリート温度の推移

#### 3.3 コンクリート温度

コンクリート温度の推移を図-5 に示す。供試体中央の推移をみると、温度上昇速度はH29と比較してF27の 方が遅くなるものの、最高温度はH29とF27および打込 み面の養生方法の違いによる影響はみられなかった。同様に供試体上側の最高温度もH29とF27の差はほとんど みられなかった。一方で、「湿潤」の場合は「乾燥」と比 較して5℃程度高くなっている。これは養生マットによ る保温の影響であると考えられる。供試体上側のコンク リート温度と養生温度を比較すると、最高温度維持期間 中の材齢9時間程度でH29とF27いずれも供試体上側の 温度が養生温度を上回り、両者の差は養生温度低下に伴 い拡大し、材齢 13 時間以降は 20℃程度の温度差で推移 した。

### 3.4 鉄筋ひずみ

鉄筋ひずみの推移を図-6 に示す。供試体中央の鉄筋 ひずみは、すべてのケースにおいてほぼ同様の収縮挙動 を示した。供試体中央の鉄筋ひずみの収縮挙動は主に自 己収縮に起因していると考えられるが、今回の配合にお いてフライアッシュ混和の有無や上面の養生方法の違い が自己収縮ひずみに及ぼす影響は認められなかった。一 方で、上側(上縁から 50mm)の場合、打込み面を湿潤 状態にすることにより、H29 と F27 のケースいずれも収 縮ひずみが低減されることがわかる。

### 3.5 コンクリートひずみ

打込み面近傍(上縁から 10mm)のコンクリートひず みの推移を図-7に示す。H29とF27いずれも打込み面 を湿潤状態にすることにより、材齢初期での膨張ひずみ が増加し,脱枠時での収縮ひずみは小さくなった。また、

「F27(乾燥)」のケースのみ, 材齢9時間以降のひずみが 不規則に推移した。

### 3.6 コンクリート打込み面の外観状況

材齢1日(脱枠直後)と材齢34日のコンクリート打込 み面の外観状況を図-8に示す。脱枠直後において,

「F27(乾燥)」のケースのみ亀甲状の微細ひび割れが発生 していた。養生マットを敷設した側の「F27(湿潤)」では このようなひび割れは発生しておらず,前述の亀甲状の 微細ひび割れは蒸気養生中の表層部の乾燥によって発生 したと推測される。図-4より材齢11時間までは蒸気供 給により養生シート内は高い相対湿度を維持しているも のの、「F27(乾燥)」において供試体上側のコンクリート温 度が養生温度を上回った材齢9時間程度からコンクリー トひずみが不規則になっていることから推測すると(図 -5,図-7),蒸気供給中も養生温度とコンクリート表層 部との温度差に起因した蒸気圧勾配によって表層部の乾 燥は進行し,表層部のひび割れが発生した可能性がある。 なお,養生マットは脱枠と同時に除去しており、「F27(湿





潤)」でひび割れが発生していないことから、図-4の脱 枠時にみられる急激な温度変化や湿度変化が「F27(乾燥)」 における微細ひび割れ発生に与える影響は小さいと思わ れる。

一方,図-7 では蒸気供給後に相対湿度が低下した材 齢11時間以降において上縁から10mmの深さの「H29(乾 燥)」の収縮ひずみはほとんど増加していない。「F27(乾 燥)」の上縁から10mmの深さの収縮挙動も同様であった とすると,ごく表層部の収縮が内部のコンクリートに拘



図-8 打込み面の外観状況

束されて打込み面に微細なひび割れが発生したと推測される。また,脱枠時(材齢17時間)でのH29とF27の 圧縮強度は同等ではあるものの(表-2),それ以前の圧 縮強度発現はフライアッシュを混和したF27の方が遅い と考えられる。H29とF27の圧縮強度と引張強度の関係 は同様であることを確認しており<sup>4)</sup>,蒸気養生中の引張 強度がH29と比較して小さかったことが「F27(乾燥)」の 微細ひび割れ発生の一因として挙げられる。さらに,高 流動化に伴う単位水量の増加等によりF27の表層部の乾 燥収縮がH29と比較して大きかった可能性もひび割れ発 生の影響要因として考えられる。

材齢 34 日になると、全てのケースの打込み面に亀甲 状の微細ひび割れが発生していたが、脱枠直後の「F27(乾 燥)」に発生したひび割れと比較すると、細かな亀甲状の 微細ひび割れであった。これらのひび割れは、プレキャ スト PC 配合(W/B=36%)を用いた既往の検討<sup>8)</sup>でも確 認されているように、供試体を気中環境で保管したため、 ごく表層部のみ乾燥収縮の影響を受けて発生したものと 推測される。

このように、高強度コンクリートは緻密である反面、 水分逸散が表層部のみで卓越するため乾燥収縮による亀 甲状の微細ひび割れが打込み面に生じやすくなる。とり わけ、本検討で用いたような設計基準強度 70N/mm<sup>2</sup>のフ ライアッシュを混和した PC 桁においては、蒸気養生中



に表層部が乾燥の影響を受けると比較的大きな亀甲状の 微細ひび割れが発生する懸念があることがわかった。

# 3.7 透気係数

打込み面の透気係数測定結果を図-9 に示す。測定限 界である 0.001×10<sup>-16</sup>m<sup>2</sup>未満の場合の透気係数は 0.001× 10<sup>-16</sup>m<sup>2</sup>とした。この図に示すように,脱枠時に微細ひび 割れが観察された「F27(乾燥)」の透気係数は他のケース と比較すると大きくなっており,透気係数における微細 ひび割れの影響がみられた。一方,その場合を含め,微 細ひび割れが発生しても透気係数は一般的に非常に良い 品質とされている 0.010×10<sup>-16</sup>m<sup>2</sup>以下<sup>9</sup>であった。

#### 3.8 塩化物イオン浸透深さ

塩水浸漬試験による塩化物イオン浸透深さの測定結 果を図-10に示す。配合の違いに着目すると,H29より F27の方が5mm程度浸透深さは小さく,既往の検討<sup>5)</sup>で みられたフライアッシュ混和による塩化物イオン浸透抵 抗性向上効果が本研究においても確認できた。蒸気養生 中の表層部の乾燥の有無の違いは,脱枠時点で微細ひび 割れが確認された「F27(乾燥)」においても湿潤を維持し た「F27(湿潤)」と比較して大きな差は認められなかった。

材齢 34 日で発生したような微細ひび割れが塩化物イ オン浸透抵抗性や中性化抵抗性に与える影響は既往の研 究<sup>8)</sup>でも認められていない。本研究でも同様に,脱枠直 後に F27(乾燥)のケースでみられた比較的大きな亀甲状 の微細ひび割れが発生しても,若干透気係数は大きくな るものの,塩分浸透抵抗性に及ぼす影響はみられなかっ た。ただし,塩水浸漬中に微細ひび割れがポゾラン反応 生成物で充填され,F27(乾燥)の塩分浸透抵抗性が低下し なかった可能性もある。さらに,前養生時の温度がさら に低い場合や前養生時間が短いことなどにより引張強度 が小さい段階で乾燥の影響を受けるとコンクリート表層 部の耐久性低下が懸念される。このため,フライアッシ ュを高強度 PC 桁に適用する場合,長期耐久性向上効果 を十分に発揮させるには,蒸気養生中も十分な乾燥抑制 対策を行うことが重要であると思われる。

### 4. まとめ

設計基準強度 70N/mm<sup>2</sup> のフライアッシュを混和した 高強度 PC 桁において,蒸気養生中の表層部における乾 燥の有無が PC 桁の温度・収縮特性や外観状況および物 質透過性に及ぼす影響を検討した結果,以下の知見が得 られた。

- (1) フライアッシュ混和や表層部の乾燥の有無によらず、蒸気養生の最高温度維持期間中に、供試体表層部のコンクリート温度が養生温度を上回った。これらの温度差に起因した蒸気圧勾配によって表層部の乾燥は進行している可能性がある。
- (2) フライアッシュ混和の有無によらず実大供試体中 央部の鉄筋ひずみの収縮量に差は認められなかっ た一方,表層部のコンクリートの収縮ひずみは湿潤 状態を維持すると小さくなった。
- (3) フライアッシュを混和した場合,蒸気養生中のコン クリート打込み面の表層部が乾燥の影響を受ける と,脱枠直後に比較的大きな亀甲状の微細ひび割れ が発生し,透気係数が若干大きくなった。
- (4) 塩化物イオン浸透抵抗性はフライアッシュを混和 することにより向上し、脱枠時に生じていた比較的 大きな微細ひび割れの影響はみられなかった。



# 参考文献

- 山村智,桜田道博,小林和弘,鳥居和之:フライア ッシュコンクリートの PC 橋梁への適用に関する実 用化研究,プレストレストコンクリート, Vol.57, No.5, pp.46-53, 2015.9
- 山田稔,山本将,渡邊輝政,谷口正輝:北陸自動車 道日野川橋床版更新工事,プレストレストコンクリ ート, Vol.59, No.6, pp.58-64, 2017.11
- プレストレストコンクリート建設業協会: JIS によ る軽荷重 PC スラブ橋設計・製造便覧, 2004.6
- 河金甲,下野聖也,三本竜彦,中田順憲:フライア ッシュ混和の高強度コンクリートを用いた PC 桁の 実用化に関する検討,コンクリート工学年次論文集, Vol.39, No.1, pp.175-180, 2017.7
- 5) 河金甲,下野聖也:高強度コンクリートの物質透過 性におよぼすフライアッシュ混和の影響,土木学会 第73回年次学術講演会講演概要集,V-232, pp.463-464, 2018.8
- 6) 鳥海秋,原洋介,宇治公隆,上野敦:蒸気養生中の 散水がコンクリート表層部の品質および強度特性 に及ぼす影響,コンクリート工学年次論文集,Vol.40, No.2, pp.493-498, 2018.7
- R. J. Torrent: A two-chamber vacuum cell for measuring the coefficient of permeability to air of the concrete cover on site, Materials and Structures, Vol.25, pp.358-365, 1992.7
- 8) 水戸健介、中村英佑、古賀裕之、鈴木雅博:プレキャスト PC 部材用コンクリートの微細ひび割れと耐久性に関する一検討、土木学会第74回年次学術講演会講演概要集、V-201,2019.9
- 9) 土木学会:構造物表面のコンクリート品質と耐久性 能検証システム研究小委員会(335 委員会)成果報 告書およびシンポジウム講演概要集,2008.4