論文 エアパイプクーリングによる温度ひび割れ抑制効果に関する研究

笹倉 伸晃*1・伊藤 始*1・三島 徹也*2・中島 良光*3

要旨:大断面橋脚では,ひび割れ抑制対策として,セメント水和熱の放熱促進のために,断 面内にクーリングパイプを設置し,送風機により強制換気を行うエアパイプクーリングの使 用が盛んになっている。熱伝達係数は,コンクリートから外気への熱の伝わりを対象とした 値を用いており、実際のパイプ内の送風状況を考慮した熱伝達係数を求める必要がある。

本研究では、実構造物での計測および模型実験を通して熱伝達係数を測定し、設計用値の 提案と実測物性値を用いた解析でのひび割れ抑制効果の検討を実施した。 **キーワード**:橋脚、マスコンクリート、ひび割れ抑制対策、エアパイプクーリング

1. はじめに

近年,進められている第2東名・名神高速道路の建設において、橋脚断面が大断面となり、 セメントの水和発熱によるひび割れが問題となるケースが増えている。

橋脚におけるひび割れは、コンクリート表面 と中心部分の温度差により発生することが多く、 温度勾配を緩やかにすることを目的として、橋 脚断面内に放熱用のパイプを埋め込んで、送風 機により強制換気をするエアパイプクーリング の使用が盛んになっている。

一般に,ひび割れ抑制対策の採否を決定する 場合には,事前に温度応力解析を実施している。 エアパイプクーリングを対象に解析をする場合, 対流境界での熱伝達係数は,コンクリートから



図一 1 計測対象構造物

外気への熱の伝わりを対象とした土木学会・コ ンクリート標準示方書施工編¹⁾の値を用いてい るのが現状であり、パイプ内の送風状況やひび 割れ発生に対して実際とは異なった評価をする 可能性があるため,それらを考慮した熱伝達係 数の設計用値の決定が必要である。

2. 実橋脚での計測

2.1 計測対象構造物

(1)構造物の寸法

計測対象構造物は図-1および図-2に示 すように一柱式の橋脚であり、 φ600mm のク ーリング用のパイプを6本埋込んだ断面である。



*1	前田建設工業	(株)	技術研究所	下 工修	(正会員	1)	
*2	前田建設工業	(株)	技術研究所	〕 工博	(正会員])	
*3	前田建設工業	(株)	関西支店	栗東橋	乍業所	工修	(正会員)

(2) 工程

表-1に工程を示す。送風は、打設1日後から1週間実施した。計測は、1リフトの打設後2ヶ月間とした。

	平成13年							
	3月	4月	5月	6月	7月			
コンクリート 打設			mttou⊐⊾ -		ال م			
送風機運転					*			
計測								

表一 1 打設、クーリング、および計測工程

(3) エアパイプクーリング

エアパイプクーリングは,橋脚断面内に配置 したパイプ内に,送風機による強制的な送風を 行い,断面内の最高温度を低減するとともに, 表面と内部との温度勾配を緩やかにすることを 目的に実施するものである。

送風機は、図-3に示す方法で設置し、クー リングパイプ1本に付き1基配置した。送風機 の風量は毎分55m³であり、管内での風速は内 管と外管の間の排気側で約2.9m/sである。

(4) 配合

コンクリートの配合表を表-2に示す。



表一	2	配合表
----	---	-----

粗骨材 の最大	水セ メン	細骨 材率 (%)	単位量 (kg/m ³)					
寸法 (mm)	ト比 (%)		水 W	セメン トC	細骨材 S	粗骨材 G	AE 減水剤	
25	47.5	40	162	341	694	1076	3.41	

*高炉セメントB種(密度: 3.04g/cm³)

2.2 計測方法

(1) 断熱温度上昇試験体の計測

断熱温度上昇特性および線膨張係数を求める 目的で、断熱温度上昇試験体を製作し、温度お よびひずみを測定した。試験体は、1辺1200mm の立方体で、型枠内側に厚さ100mmの断熱材 を貼り付けたものであり、橋脚本体の打設時に コンクリートを充填した。

計測について,熱電対7点,無応力容器に入 れたひずみ計1点により行った。

(2) 橋脚本体の計測

橋脚本体の計測項目は,絶縁被膜熱電対を用 いたコンクリート温度,パイプ内温度,および 外気温,埋込型ひずみ計を用いたコンクリート ひずみ,有効応力計を用いた応力とした。

計測は, 図-1に示した高さ方向A~Gの7 断面内に配置した熱電対31点,ひずみ計10点, 応力計1点で行った。図-2にはB断面におけ る計測位置図を示した。

2.3計測データからの解析物性値の推定

(1) 断熱温度上昇特性

断熱温度上昇特性は、断熱温度上昇試験の計 測結果より求める方法と、セメント組成より求 める方法の2つの方法で推定した。計測結果よ り求める方法は非定常熱伝導方程式²⁾を差分 化して求めた。セメント組成より求める方法は、 岸モデル³により求めた。

図-4では,ほぼ一致した断熱温度上昇曲線 を描いており,これらを推定値として用いた。



(2) 線膨張係数

線膨張係数は、断熱温度上昇試験の温度計測 結果と無応力ひずみ計の計測結果より求めた。 温度上昇量と膨張量(ひずみ増分) $\Delta \epsilon$ の関係 を図-5に示す。線膨張係数 α (μ /°C)は、式 (1)で表せることより、図中の勾配を見ると温度 上昇過程では、18 μ /°Cから8 μ /°Cに変化してお り、降下過程では、12 μ /°C程度となっている。 これらより、線膨張係数は、温度履歴により差 があるものの、平均的に見れば一般な 10 μ /°C に近い値となる。

$$\Delta \varepsilon = \alpha \, \Delta T \tag{1}$$





(3) 熱伝達係数

エアクーリングの冷却効果を検討する際には, パイプ内の空気がある流速で流れているため, 厳密には,熱の移流効果を考える必要があるが, 解析への導入が煩雑となる。ここでは見掛けの 熱の伝わりとして静止流体に対する熱伝達係数 で評価することとした。

熱伝達係数の推定は、図- 6に示すようにコ ンクリート側の 3 測点の温度 $T_1 \sim T_3$ に放物線 を仮定して、コンクリート境界面の温度 T_4 を推 定する。推定した T_4 とパイプ内空気の温度 T_{air} の関係は、式(2)に示すような熱流束 q (W/m²) で与えられるため、境界面(測点 4)と測点 3 の間に微小立方体を仮定して、熱の収支により、 熱伝達係数 η (W/m²C)を求めた。

$$q = \eta \left(T_4 - T_{air} \right) \tag{2}$$

コンクリートからパイプ内への熱伝達係数の 推定結果を図-7に示す。図-7に示した推定 結果に関して、パイプ内の温度 T_{air}を実測のパ イプ内温度として求めた結果によれば、送風期 間中は 60 W/m²℃、送風しない時は 20 W/m²℃ 程度であった。



図- 6 コンクリート界面の温度分布モデル







-983-

2.4計測結果と解析結果の比較

(1) 解析の方法

解析は,温度応力解析プログラムを用いて橋 脚横断面方向で行った。要素分割および境界条 件を含んだ温度解析モデルを図-8に示す。解 析モデルは対称形であり4分の1モデルとした。

温度境界条件は,対称軸面を温度の出入りが ない断熱境界とし,鋼製型枠面,テクスチャー として発泡スチロールを貼り付けた面,そして クーリングパイプ内を対流境界とした。

(2) 解析に用いた物性値

解析に用いた熱物性値,強度物性値,および 対流境界条件を表-3に示す。計測結果や実験 で求められなかった物性値については,標準示 方書の一般的な値を用いた。



表-3 解析に用いた物性値

	項目	係数・単位	物性値	備考	
	熱伝導率	W/m°C	2.7		
	密度	kg/m ³	2273	配合より	
	比熱	kJ/kg°C	1.15		
熱励		К・°С	54.4	計測トの	
物性	断熱温度	α	1.258	計側より ICI ま	
	上昇特性	β	1.088	に近似	
		t $0 \cdot days$	0.15	に近限	
	打設温度	°C	19.0	実績より	
		а	11.5	試験より	
	圧縮強度	b	0.76	JSCE 式	
強		$f_c' \cdot N/mm^2$	43.5	に近似	
度物性	ヤング係数	N/mm ²	JSCE 式	試験より	
	引張強度	N/mm ²	JSCE 式		
	ポアソン比	_	0.18		
	線膨張係数	μ/°C	10	計測より	
	熱伝達係数		6		
対				封测, 治	
流境界	スチロース	W/m²°C	4	解析より	
	パイプ・通常		20		
条	パイプ・送風		60		
1午	外気温・パイプ 内温度	$^{\circ}\mathrm{C}$	計測値	計測より	

(3) 温度履歴の比較

温度履歴の比較を1リフト中段のB断面(図 - 2)における11測点を対象に行った。ここでは、測点3,8,11について図-9に示す。

測点 3 および測点 8 とも計測値と解析値は, ピークまでおおむね一致し,その後の温度降下 時で解析値のパイプからの放熱を小さく評価し ている。測点 11 では,経過日数 8 日以降は外 部への放熱が多いようである。

温度履歴について,差異が見られた原因は, 実際の構造物では逐次変化している熱の伝達状 態をある一つの熱伝達係数と仮定しているため と考えられる。しかしながら,比較結果を見る とこの仮定においても,実用上,十分に履歴の 傾向は再現できることが確認できた。

(4) エアパイプクーリングの効果

エアパイプクーリングによるひび割れ抑制効 果を温度応力解析により検討した。効果の検討 は,橋脚横断面へのパイプ設置の有無に対して, 断面内の温度およびひび割れ指数にどの様な相 違があるかを検討することで行った。なお,解



図- 10 パイプの有無による解析結果の比較(4日目、上段:温度、下段:ひび割れ指数)

析は、図-8に示すモデルを用い、表-3に示 す物性値を用いて行った。

解析結果として,温度およびひび割れ指数の 分布を図-10に示す。材齢は,パイプなしの ケースが最高温度を示す打設後4日目である。 温度分布を見るとパイプがあるものは,放熱が 促進され全体的に温度が低下しており,中心部 分では7℃程度の差が見られる。

ひび割れ指数分布を見ると、パイプなしのケ ースでは、表面の大部分で指数が 1.6 を下回る 値となっており、左端の切り欠き部分では、最 小 0.48 となっている。一方、パイプありのケー スは、パイプの影響が現れにくい右下部分や温 度勾配が大きいパイプ近傍部分で指数が小さく なっているが、それ以外の部分では 1.6 を上回 っており、エアパイプクーリングのひび割れ抑 制効果は十分にあることが確認できた。

表一 4 配合表

粗骨材	水セ	細骨	単位量 (kg/m ³)					
の最大 寸法 (mm)	メン ト比 (%)	材率 (%)	水 W	セメン ト C	細骨 材 S	粗骨 材 G	高性能 AE 減水 剤	
20	34.0	51	155	456	879	841	7.75	

- 3. 熱伝達係数の設計用値の検討
- 3.1 実験概要

本実験は,エアパイプクーリングを用いた場 合の熱伝達係数をさらに詳細に把握する目的で 実施した。

実験は、図-11に示すパイプクーリング模型試験体を用いて行った。試験体は、1辺 1500mmの立方体の型枠内面に100mmのスタ イロフォームを貼り付けたものである。セメン トは低熱ポルトランドセメントを用いた。表-4に配合を示す。



計測は熱電対を用い, 17 点で温度について行 った。送風は、風量毎分 20m³の送風機を用い、 打設後1日目から9日目まで行った。風速は、 外管と内管の間の排気側で約8.5m/sである。

3.2 熱伝達係数

クーリングパイプを埋め込んだ試験体におけ る計測結果より、コンクリートからパイプ内へ の熱伝達係数を算定した。推定結果を図-12 に示す。熱伝達係数の平均値は送風時で 30 W/m²℃, 無風時で1W/m²℃程度となった。

3.3設計用値の提案

エアパイプクーリングを解析に適用する場合, 実際には2章のようにパイプ内温度を与えられ ないため,パイプ内温度の代わりに月平均気温 や現場外気温測定データを用いることになる。 橋脚本体および実験の測定結果より外気温を用 いて算定した熱伝達係数を図-7および図-12に示した。これらを管内風速との関係にまと めたのが図-13であり、参考として他の研究 実績4も示した。

本研究では、これらの実測値を考慮すること で解析に用いる熱伝達係数を図の設計用値とし て提案した。実測値 4 点を用いた近似直線は, 示方書平均に近い直線となったことより、5.0 m/s より風速が小さい場合の熱伝達係数は、示 方書平均にしたがうこととした。5.0m/sより大 きい場合は安全側の値とするために 22.5 W/m²℃で一定値とした。今回の設計用値は、 少ない測定値より提案しているため、今後の研 究を通して測定値を増やすことが必要である。

4. まとめ

本研究より得られた知見を以下にまとめる。

- (1) エアパイプクーリングは、コンクリート内部 の温度を下げ、発生応力を低減するため、ひび 割れ抑制対策として有効な手段であることが確 認できた。
- (2) パイプによるクーリング効果は、パイプ内の 空気による熱の移流効果を考慮せず、管内風速 の関数として与えた熱伝達係数を用いて簡易的

に評価できることが確認できた。

(3) パイプにおけるコンクリートから空気への 熱伝達係数を、解析への適用が簡易となる設計 用値として提案した。



示方書平均 大森川ダム実績

山川らの実験 本研究実績

提案設計値

8

10

6

風速(m/s)

参考文献

5

0 C

0

2

1) 土木学会:コンクリート標準示方書・施工 編, pp.24-36, 2000.

4

図-13 風速と熱伝達係数の関係

- 2) 小嶋和弘,三島徹也,渡部正:構造物の温 度実測結果に基づくコンクリートの発熱特 性の推定,第51回土木学会年次学術講演会, pp.826-827, 1996.
- 3) Koichi Maekawa, Rajesh Chaube and Toshiharu Kishi: Modeling of Concrete Performance, E&FN SPON, pp.178-248, 1999.
- 4) マスコンクリート温度応力の計算方法とそ のパソコンプログラム,日本コンクリート工 学協会, pp.3-8, 1985.