# 論文 各種形状・断面厚を有する高強度プレキャストコンクリートの 強度特性に関する基礎研究

#### 峯 竜一郎<sup>\*1</sup>·杉山 央<sup>\*2</sup>·桝田 佳寛\*<sup>3</sup>

要旨:本研究では、9種類の温度履歴パターンでモルタルを養生し、所定材齢での圧縮強度を調べることで、 プレキャストコンクリートの強度特性を解明することを目的とした。温度履歴パターンは各種形状・断面厚 を有するプレキャストコンクリートの温度履歴をモデル化したものである。実験より、履歴最高温度が高い ほど初期強度が高く、長期的な強度の伸びが小さくなることが明らかになった。また、履歴最高温度または 材齢1日までの積算温度を指標とした強度推定手法を提案した。

キーワード:高強度,プレキャストコンクリート,加熱養生,積算温度

# 1.はじめに

プレキャストコンクリート(以降, PCa と略記。)によ る工法は、部材の高品質化、工期短縮など様々な利点を 有する。このため、従来からの床や壁などの部材厚の小 さな PCa に加えて、近年では柱や梁などの部材厚の大き なPCaも増えている。図-1に示すように、柱など部材 厚の大きなPCaは外部からの加熱養生に加えてセメント 水和熱が内部に蓄積されて温度上昇が生じる。さらに、 高層建物に使用される柱 PCa は高強度化される傾向に あり、セメント水和による発熱量が大きくなるため、部 材厚の小さな PCa とは大きく異なる温度履歴特性を示 す。そこで、本研究では各種形状・断面厚を有する PCa の温度履歴の違いに起因した強度特性を明らかにするこ とを目的とし、計画した温度履歴パターンで養生したモ ルタルの強度特性を調べた。さらに、初期温度履歴の強 度特性への影響を表す指標を検討し、それらを用いた強 度推定手法を提案した。

# 2. 実験概要

### 2.1供試体

モルタルに使用した材料は, 普通ポルトランドセメント(密度: 3.16g/cm<sup>3</sup>,比表面積: 3310cm<sup>2</sup>/g),シリカフュー

ム(平均粒径:0.2~0.4 µ m,密度:2.2~2.6g/cm<sup>3</sup>,比表面積: 150000~250000cm<sup>2</sup>/g),細骨材(大井川産川砂,表乾密度: 2.51g/cm<sup>3</sup>,吸水率:2.24%),混和剤(ポリカルボン酸エーテ ル系高性能減水剤)とした。モルタルの調合を**表-1**に示 す。調合は,水結合材比(W/B)40%についてはフロー値が 180~200 の範囲に,また 20%についてはフロー値が 230 ~250 の範囲になるようにそれぞれ事前に試し練りを行 い決定した。供試体は φ 50×100mm の円柱形とした。

# 2.2養生方法

プログラム式チャンバーを用い,供試体を図-2に示 す温度履歴パターンと同じ温度を履歴するように養生し た。なお,本実験では小型のモルタル供試体を用いてお り,チャンバー内の雰囲気温度と供試体温度の差は無視 できると仮定している。表-2に温度履歴パターンの概 要と要因を示す。AシリーズはPCa工場における加熱養 生パターンであり,壁や床などの部材厚の小さなPCaは ほぼこれと同じ温度履歴を示す。Bシリーズは柱や梁な ど部材厚の大きなPCaの中央部の実際の温度履歴をモデ ル化したものである。温度履歴パターンは,既往の研究 報告<sup>1),2)</sup>等を参考にして各種 PCa部材を想定して計画し た。AおよびBシリーズに共通して温度上昇勾配は20℃ h以下,最高温度保持時間は3hとした。チャンバーで



72h 養生した後, 20℃一定の養生室にて強度試験材齢ま で養生した。Aおよび Bシリーズはすべて封かん状態で 養生した。なお、比較のため20℃一定の封かん養生(20S) および水中養生(20W)も加えた。

# 2.3 圧縮強度試験

各養生を行った後, 材齢1,3,28 および 91 日に圧縮 強度試験を行った。

## 3.実験結果および考察

# 3.1材齢と強度の関係

図-3に材齢と強度の関係を示す。Aシリーズにおい て W/B=40%の場合, 材齢1日では高温を履歴した A1 お よび A2 が 20S よりも高い強度を示したが、材齢 28 日以 降は 20S よりも低い強度を示した。W/B=20%の場合も同 様の傾向であったが、材齢91日ではA1が20Sよりも著 しく低い強度を示した。

B シリーズにおいて W/B=40%の場合, 材齢1日では

表-1 モルタルの調合およびフロー値

水結合材比 (W/B)(%)						
	普通ポルトランド セメント(C)	シリカフューム (SF)	水(W)	川砂(S)	高性能減水剤 (SP)	フロー値
20	0.9	0.1	0.2	1.1	C × 1.5%	243
40	1.0	_	0.4	1.2	_	189



旧由屋田パク いの毎日に毎日

衣一と 一点皮度 座ハダーノの 城安と安凶										
記号	想定している部材 ()内は部材厚	強度レベル	PCa製造時の 加熱養生の有無	前置き時間 (h)	前養生温度 (℃)	温度上昇速度 (℃/h)	最高温度 (℃)	最高温度保持 時間(h)	温度下降 時間(h)	後養生温度 (℃)
A1	壁や床(200mm程度)	普通	有			20	60			
A2	壁や床(200mm程度)	普通	有			12.5	45		6	
A3	壁や床(200mm程度)	普通	有			5	30			
B1	柱(600~1000mm程度)	高強度	有	2	20	5	90	2		20
B2	柱(600~1000mm程度)	高強度	無	3	20	3.9	75	3		20
B3	柱(600~1000mm程度)	普通	無			2.8	60		46.7	
B4	梁(400mm程度)	普通	無			1.8	45			
B5	円柱供試体	高強度	無			0.7	30			
20S, 20W	円柱供試体	普通	無	_	_	_	_	_		_



材齢(日)

28

3

1





図-3 材齢と強度の関係

高温を履歴した B1, B2 および B3 は 20S よりも非常に 高い強度を示し、この傾向は A シリーズよりも著しかっ た。しかし、材齢 91 日においては 20S よりも低い強度 を示した。W/B=20%の場合、A シリーズに比べて B1,B2 および B3 は材齢 1 日の強度が著しく高くなったが、そ の後の強度の伸びは小さくなった。これはシリカフュー ムを使用したコンクリートに特徴的な傾向<sup>3)</sup>であり、初 期高温による初期強度発現の傾向がより顕著であった。

#### 3.2最高温度と強度の関係

図-4に最高温度と強度の関係を示す。W/B=40%および20%に共通して、最高温度が高いと材齢1日強度が高く、材齢91日強度は低くなる。また、同じ最高温度であっても、それに達する時期の違いが原因となって強度発現に差が生じている。この傾向はW/B=20%において顕著である。W/B=40%において、材齢1日では最高温度が10℃上がると強度が約5N/mm<sup>2</sup>高くなる傾向にある。材齢91日では最高温度が10℃上がると強度が約2N/mm<sup>2</sup>低下する傾向にある。W/B=20%において、材齢1日では最高温度が10℃上がると強度が約8N/mm<sup>2</sup>高くなる。

また, B シリーズにおいては最高温度 45 ℃と 60 ℃の強度 差が大きくなった。材齢 91 日では最高温度が 10 ℃上が ると A シリーズは約 10 N/mm<sup>2</sup>, B シリーズは約 3 N/mm<sup>2</sup> 強度が低下する傾向にある。これらの傾向は既往の研究 報告<sup>4)</sup>と同じである。

#### 3.3 積算温度と強度発現の関係

コンクリートの強度発現を養生温度の時間積分(積算 温度)と関連づけて次のように表す方法がある。

$$M = \sum (T+10)\Delta t \tag{1}$$

ただし, *M*:積算温度(°**D**·**D**) *T*: コンクリートの養生温度(°C) *Δ* t:温度 *T*で養生した期間(日)

$$F = A \log M + B \tag{2}$$

ただし, F: 圧縮強度(N/mm<sup>2</sup>)

#### A,B:係数

図-5に積算温度と強度の関係を示す。図中に 20S の データをもとにした(2)式の近似直線も示す。積算温度は 養生温度や養生期間が異なってもそれらの積が等しけれ ば同一の強度が得られているという理論に基づいている。 例えば、20S のデータより求めた近似直線上には、高温 養生したデータも分布するという仮説に基づいている<sup>5)</sup>。 しかし、高温養生したものは 200°D・D以下では 20S に よる近似直線よりも高い強度を示し、800°D・D以上で は 20S による近似直線よりも低い強度を示した。この傾 向は W/B=20%において顕著である。このため、材齢 1 ~91 日を通しての強度発現の推定には有用でないとい える。

# 3.4積算温度の範囲と近似直線

3.3 の結果を受け、積算温度を利用できる範囲を検討 した。すなわち、強度データの範囲をグループ分けし、 (2)式と強度データとの整合性を調べた。その結果を表-3および図-6に示す。W/B=40%では材齢1日の強度 に限れば R<sup>2</sup>が 0.982と非常に高い値を示し、積算温度 による強度推定は可能である。W/B=20%でも材齢1日 の強度に限れば R<sup>2</sup>が 0.973 であり、積算温度による強





表-3 係数 A, B の値

没 度 ゴータの 第 田		W/B=40%		W/B=20%			
強度ノージの範囲	А	В	R²	Α	В	R	
材齢1日	37.9	-114	0.982	87.6	-245	0.973	
材齢1~3日	19.0	-44.2	0.865	31.7	-38.9	0.669	
材齢1~28日	10.7	-9.8	0.827	17.2	21.2	0.728	
材齢1~91日	9.9	-6.28	0.883	15.5	29.3	0.786	



度推定が可能である。材齢3日までの強度を含めると W/B=40%のR<sup>2</sup>が0.865であり,W/B=20%のR<sup>2</sup>が0.669 と相関が大きく低下する。

#### 3.5初期高温履歴の各種要因と強度発現性

強度発現性を考察するのに先立ち,次式のような各材 齢における強度比f,を定義した。

$$f_t = \frac{F_t}{\frac{20W}{F_{9\,1d}}} \tag{3}$$

ただし,  $f_t$ : 材齢 t 日における強度 (N/mm<sup>2</sup>)

20wF91d:20Wの材齢91日における強度(N/mm<sup>2</sup>) 強度比f<sub>1</sub>を次式で表わし,強度発現性を定量化した。

 $f_t = \alpha \log t + \beta \tag{4}$ 

ただし, t: 材齢(日)

α: 材齢1日から91日までの強度増進性を表す
係数

β:材齢1日における初期強度を表す係数

図-7に材齢と強度比の関係を示す。また、(4)式による回帰直線も示す。回帰分析により求めた $\alpha$ および $\beta$ の値を表-4に示す。係数 $\alpha$ および $\beta$ と初期高温履歴の関係を調べるために次式を設定した。

$$\alpha = aX + b \tag{5}$$

$$\beta = cX + d \tag{6}$$





# ただし、X:初期高温履歴を定量化するための指標*a,b,c,d*:係数

Xとして,最高温度 Tmax(°C),材齢 0~1 日,0~2 日, 0~3 日のそれぞれの積算温度 M0-1d, M0-2d, M0-3d を取 り上げ, $\alpha$ ,  $\beta$ との相関を調べた結果を表-5 に示す。な お,材齢1日強度を表す係数 $\beta$ を材齢 0~2 日または 0 ~3 日の M0-2d, M0-3d で表すことは適切ではないため,  $\beta$ の検討から除外している。また、すべての指標 Tmax,

表-4 係数 $\alpha$ および $\beta$ の値

記号		W/B=40%		W/B=20%			
	α	β	R²	α	β	R²	
20W	0.182	0.178	0.991	0.145	0.374	0.968	
A1	0.093	0.320	0.989	0.062	0.475	0.969	
A2	0.116	0.320	0.979	0.090	0.452	0.959	
A3	0.133	0.224	0.969	0.136	0.373	0.985	
B1	0.030	0.509	0.792	0.017	0.736	0.943	
B2	0.068	0.560	0.928	0.041	0.622	0.839	
B3	0.069	0.427	0.921	0.036	0.647	0.954	
B4	0.101	0.345	0.976	0.086	0.494	0.970	
B5	0.123	0.281	0.958	0.107	0.446	0.956	

表-5 係数 a,b,c および d の値

水社合けい(W/P)	田田		α		β		
小市日村比(W/B)	安凶	а	b	R²	c	d	R
	Tmax	-0.0018	0.194	0.906	0.0051	0.093	0.854
40%	M0-1d	-0.0030	0.235	0.864	0.0087	-0.044	0.909
40/0	M0-2d	-0.0012	0.210	0.751	_	_	_
	M0-3d	-0.0011	0.236	0.778	_	_	_
	Tmax	-0.0020	0.175	0.915	0.0051	0.255	0.848
	M0-1d	-0.0030	0.216	0.847	0.0090	0.108	0.946
20%	M0-2d	-0.0012	0.187	0.708	—	_	_
	M0-3d	-0.0011	0.215	0.750	_	_	_





#### 図-7 材齢と強度比ftの関係



M0-1d, M0-2d, M0-3d を取り上げ, 係数  $\alpha$  および  $\beta$  との 関係をそれぞれ **図**-8 に示す。W/B=40% と 20%に共通し て, 係数  $\alpha$  では Tmax の R<sup>2</sup> が最も高く, 係数  $\beta$  では M0-1d の R<sup>2</sup> が最も高くなった。初期高温履歴が強度発現に及ぼ す影響を定量化する指標として Tmax と M0-1d は有用で あることがわかる。

# 3.6PCaの簡便な強度発現推定法

まず、図-9に示すように初期養生時の温度履歴を実 験による測定または温度上昇シミュレーション解析等 <sup>6)</sup> により把握し、履歴最高温度(Tmax)または材齢 1 日の積 算温度 (M0-1d) を求める。次に M0-1d または Tmax を X として、(5)、(6) 式に代入し*a*、 $\beta$ を計算する。求めた *a*、 $\beta$ の値を(4) 式に代入すると、強度発現式(強度比) が求められる。これに 20℃一定水中養生した材齢 91 日 強度を乗じれば、当該 PCa の強度が算出される。

一例として、著者らが過去に行った PCa 試験体の製造 実験<sup>1),2)</sup>より得られたデータを用いて強度推定計算およ び適合性の検証を試みた。計算対象としたのは、普通ポ ルトランドセメントを用いた水セメント比40%の PCa 試 験体であり、部材厚が200,400,600mm,加熱最高温度 が40,60,80℃の試験体である。その概要を表-7に示 す。なお、N40-A-80W、N40-A-60W、N40-A-40Wの末尾 に付したWは冬期の実験であることを示している。原論 文でこれらの記号を用いたため、本論文でも便宜上同様 の記号としている。表-7において、材齢28日の実測 コア強度と本推定手法による28日強度を比較すると、全



体的に推定強度が実測コア強度より大きくなる傾向がある。この傾向は中心部において顕著だった。また,Tmax による強度推定と M0-1dによる強度推定に大きな差は見られなかった。

N40-A-80W, N40-A-60W, N40-A-40W を比較すると, 履歴最高温度が高いほど 28 日推定強度が低くなった。 N40-A-60, N40-B-60, N40-C-60 を比較すると, PCa 試験



表一6 計算例として用いた PCa 試験体の概要および測定結果ならびに推定結果



体の断面厚が小さくなるほど強度が低くなる傾向が見ら れた。一般的に同じ材料,調合の PCa であれば,部材厚 が大きいほど Tmax および M0-1d が大きくなると考えら れるが、ここで用いた実測値では部材厚による Tmax お よびM0-1dの差異があまり認められなかったことが推定 結果に現れたものである。図-10に強度推定結果の一部 を示す。N40-A-80W 中心部および N40-A-40W 表面部 に共通して、実測コア強度よりも推定強度の方が10%程 度大きくなる傾向が認められたが、Tmax および M0-1d の大きな N40-A-80W 中心部の方が N40-A-40W 表面部 より強度が小さくなる傾向を推定することができた。 N40-C-60 中心部においては 3%程度の推定誤差で実測コ ア強度を推定することができた。本推定手法は、PCaの 諸条件によってある程度の強度差が発生するが、強度特 性の目安を推定するために有用であることが明らかにな った。

#### 4. 結論

本研究によって以下のことが明らかになった。

- (1)柱プレキャストコンクリートなどの断面厚の大きな 形状ほど、また強度レベルが高くなるほど履歴温度 が高くなるが、この影響により初期強度が高く、長 期的な強度の伸びが小さくなることを確認した。
- (2)積算温度による強度推定は、W/B=40%と 20%に共通 して、材齢1日においては可能である。
- (3) 初期高温履歴を定量化するための指標として履歴最高温度(Tmax)および材齢 0~1 日までの積算温度 (M0-1d)を用いて強度発現性を表すことができる。

(4)Tmax または M0-1d を指標としたプレキャストコン クリートの簡便な強度発現推定手法を提案した。

(5)本手法による推定強度は、コア採取による実測強度と 概ね一致し、強度特性の目安を得るために有用である。

#### 参考文献

- 杉山央,桝田佳寛ほか:大断面プレキャストコンク リート部材製造時の温度履歴特性,日本建築学会技 術報告集 第14号, pp.13-18, 2001.12
- 2) 杉山央,桝田佳寛ほか:大断面プレキャストコンク リート部材の強度特性,日本建築学会技術報告集 第14号,pp.19-24,2001.12
- 小泉信一,菅保匠ほか:Fc=150N/mm<sup>2</sup> 級の強度発 現性に及ぼすシリカフュームの温度依存性と養生 方法の影響,日本建築学会大会学術講演梗概集, pp.383-384,2005.9
- 4) 杉山央,桝田佳寛:初期高温履歴を受けたコンクリートの長期強度発現性,日本建築学会構造系論文集第515号,pp.23-30,1991.1
- 5) 社団法人日本コンクリート工学協会:コンクリート 便覧,技報堂出版株式会社, pp.403-404, 1976.2
- 6) 日本建築学会:構造体コンクリートの品質に関する 研究の動向と問題点, pp.277-292, 2008