## コア採取位置および採取方法の違いが高強度コンクリートのコア強 論文 度に及ぼす影響

大木崇輔<sup>\*1</sup>·中田善久<sup>\*2</sup>·大塚秀三<sup>\*3</sup>·毛見虎雄<sup>\*4</sup>

要旨:本研究は、コア採取位置および採取方法の違いがコア強度に及ぼす影響を明らかにするために、高強 度コンクリートを用いた模擬柱部材から温度および採取高さの違いによるコア強度の検討を行い、さらに、 採取方法の違いによるコア強度について検討を行った。その結果、コア強度は、中心線からの距離が同等で あればほぼ同等になる傾向を示し、打込み面からの深さに比例して大きくなる傾向を示した。また、鉛直方 向に採取したコア強度は、水平方向に比べ小さくなる傾向を示し、穿孔速度にあまり影響されない傾向を示 した。しかし、穿孔角度が大きくなるとコア強度の標準偏差が大きくなる傾向を示した。 キーワード:高強度コンクリート,コア強度,模擬柱試験体,JISA 1107,コア採取方法

### 1.はじめに

近年,建築基準法第37条第二項に基づく建築材料の 国土交通大臣の認定(以下,大臣認定と称する)を受け た高強度コンクリートの適用事例が増加<sup>1)</sup>している。こ れに伴い、2005年に日本建築学会「高強度コンクリート 施工指針(案)・同解説」<sup>2)</sup>が制定された。この,高強度 コンクリートは、<br />
調合設計に用いる<br />
強度補正値を決定す るために、JASS 5T-704-2005「コア供試体による構造体 コンクリートの強度の推定方法(案)|(以下, JASS 5T-704 法と称する)を行い、この結果を施工中の強度補正 値として構造体コンクリート強度の推定に適用してい る。JASS 5T-704 法は、比較的に大きな模擬柱部材から 採取したコア供試体を基に行うものであり、部材寸法が 1000mm ある部材からのコア採取は、比較的難しい作業と いえる。また、コア採取は、JIS A 1107-2002 により行わ よび採取高さの違いによるコア強度を調べるために、中

れるが、比較的小さい部材である通常の壁および床を対 象としたコア採取方法であり、比較的大きな部材を対象 としている JASS 5T-704 法に適用したときに,採取方法 などの影響があるか不明確な部分がある。

そこで、本研究は、コア採取方法の各種要因が模擬柱 部材のコア強度に及ぼす影響を明らかにするために、高 強度コンクリートを用いた模擬柱部材内における温度履 歴および採取高さの違いによるコア強度の検討を行い, さらに,採取方法の違いによるコア強度の検討を行った ものである。

#### 2. 実験概要

### 2.1 実験の要因と水準

実験の要因と水準を表-1に示す。ここでは、温度お

	検討項目	検討内容	検討対象
(1) 温度および 採取高さの 違いによる	<ul> <li>a) 中心線から同一距</li> <li>離におけるコア強</li> <li>度の検討</li> </ul>	模擬柱部材において同一の温度 履歴を受けたと想定できる箇所 のコア強度の比較	<ul> <li>・水平方向は、6-8,3-7,2-4,12-16,11-19,14-18の各A~Eまでの比較</li> <li>・鉛直方向は、1~19のA-D,B-Cのコア強度の比較</li> </ul>
コア強度	<ul> <li>b) 部材内の中心部と</li> <li>端部におけるコア</li> <li>強度の検討</li> </ul>	模擬柱部材において異なる温度 履歴を受けたと想定できる箇所 のコア強度の比較	<ul> <li>・水平方向は,9-1,13-17のコア供試体を各々A~Eまで比較</li> <li>・鉛直方向は、1B-3A,4B-6A,7B-9A,11B-13A,14B-16A,17B-19A,1C-3D,4C-6D,7C-9D,11C-13D,14C-16D,17C-19Dの比較</li> </ul>
	c) 模擬柱部材内の深 さ方向の違いによ るコア強度の検討	模擬柱部材の深さ方向の違いに よる箇所の見掛け密度およびコ ア強度の比較	打込み面からの深さ ・水平方向は、150,350,550,750,950(mm)の各位置 ・鉛直方向は、150,300,450,650,800,959(mm)の各位置
(2) コア採取方 法の違いに よるコア強	d) コア供試体の直径 の標準偏差の検討	異なる採取方向・採取速度にお いて採取したコア供試体の標準 偏差の比較	_
度	<ul> <li>e) 採取方向の違いに よるコア強度の検 討</li> </ul>	採取方向の違いとして,打込み 方向に水平および鉛直方向から 採取したコアの直径の標準偏差 および強度の比較	打込み方向から深さが同一な距離における水平および鉛直のコア強度 の比較 (例:水平方向 1C-鉛直方向 3D,水平方向 1B-鉛直方向 6D 水 平方向 1C-鉛直方向 9D,水平方向 1C-鉛直方向 13D 水平方向 1D-鉛直 方向 15D,水平方向 1E-鉛直方向 19D)
	f) コアドリルの穿孔 速度の検討	コアドリルの穿孔速度の違いに よるコア供試体の直径の標準偏 差およびコア強度の比較	<ul> <li>・水平方向は、1-17,2-18,3-19,4-14,5-15,6-16,7-11,8-12,9-1の各々A~E を1本ずつ比較</li> <li>・鉛直方向は、1-2,2-3,4-5,5-6,7-8,8-9,11-12,12-13,14-15,15-16,17-18,18-19 各々 A~Eを1本ずつ比較</li> </ul>

表-1 検討項目および検討内容

\*1 ものつくり大学大学院ものつくり学研究科ものつくり学専攻 大学院生 (正会員)

\*2 日本大学理工学部建築学科 准教授 博士(工学) (正会員)

\*3 ものつくり大学技能工芸学部建設技能工芸学科 助教 (正会員)

\*4 (前)足利工業大学工学部建築学科 教授 工博 (名誉会員)

心線から同一距離におけるコア強度の検 討,部材内の中心部と端部におけるコア 強度の検討,模擬柱部材内の深さ方向の 違いによるコア強度の検討を行い,コア 採取方法の違いによるコア強度として, コア供試体の直径の標準偏差の検討,採 取方向の違いによるコア強度の検討およ びコアドリルの穿孔速度の検討を行っ た。

## 2.2 コア採取方法および試験方法

対象とした模擬柱部材について,採取 方向ごとの高さ方向における各コア供試 体の見掛け密度およびコア強度について 調べた。見掛け密度は,質量を最小目盛

量 0.1g 台秤を用いて測定し,JIS A 1107 により寸法を測 セメン 定して体積を求め,これらの値から求めた。打込み面か の種類 らの深さは、模擬柱試験体の上面よりコア供試体の中心 よる証 深さの距離とした。また,鉛直方向の深さの検討は,1,4,<u>N</u> 7,11,14,17 における A と C のコア供試体を鉛直方向<u>N</u> - 中心とし、2,5,8,12,15,18 における B と C のコ

ア供試体を鉛直方向 - 中間とし、さらに、3,6,9,13,
16,19におけるAとDのコア供試体を鉛直方向 - 端部-としてコア強度の比較を行った。なお、模擬柱部材からのコア採取は、打込み方向に対し水平方向および鉛直方

向とも、コアドリルが及ぼす影響を除外するために、鉛 直方向からのコア採取をコアドリルの穿孔方向に対して 下方になるように模擬柱部材を垂直に90°回転移動させ て、供試体の採取を行った。穿孔角度は、採取開始面(上 端部)と採取終了面(下端部)の採取位置を模擬柱試験 体の芯から距離を測定し、その差からずれ穿孔角度(以 下、穿孔角度と称する)を求めた。

### 2.3 模擬柱部材の概要

模擬柱部材の概要を図-1に示す。模擬柱部材は、実 構造体の寸法形状を想定し、JASS 5T-704-2005 に準じて、 W:1000,D:1000,H:1100mm を各材齢ごとに1体作製した。 ただし、コア採取を考慮して高さを1100mm としている。 また、模擬柱部材の上下に断熱材(スタイルフォーム) を挟んで上下方向の熱の伝達を遮断することにより、柱 の中央部を模擬した形状とした。型枠は、打込み時の余 剰水の流失を防ぐために、入隅部分の全周に変成シリコ ン系シーリング剤を充填した。部材内の温度測定点とし て、a~i点は、試験体の中心線に配置し、j~o点は、 中心の高さとし端部までの測定を行った。コンクリート の打込み・締固めは、実施工を想定して行い、3層に分 けて打込み、各層を高周波バイブレータ(振動数:1,2000 ~15,500Hz)を先端の挿入深さ300mmの位置に9箇所、 10秒間挿入するものとした。型枠の脱型は、打込みから



図-1 試験体の概要

#### 表-2 コンクリートの調合

ント	NUC	,	目標	目標	単位量 (kg/m³)			. 1	
種に 記号	w/C (%)	s/a (%)	スランプ (フロー) (cm)	空気量 (%)	W	С	S	G	Ad (c/%)
N	45.0	49.0	21	4.5	175	389	838	887	0.90
N	31.0	48.0	60	4.5	170	549	773	851	1.40

## 表-3 コアドリルの仕様

_						
,	電源	定格電流	最大出力	ビット周速	ビット形中	
ER_	(V)	(A)	(V)	(m/sec)		
)	単相 100	15	2,400	470	3 点式	
_						

48時間静置した後に行った。

### 2.4 コンクリートの使用材料と調合

コンクリートの調合を表-2に示す。使用材料として セメントには、普通ポルトランドセメント(以下,Nと 称する)を用い、全ての調合において高性能AE減水剤 を用いた。また、水セメント比は、45%および31%(以下, N-45 およびN-31と称する)の2水準とした。

### 2.5 コアドリルの仕様

コアドリルの仕様を表-3に示す。コア供試体の採取 に使用したコアドリルは、単相100V,定格電流15A,最 大主力2400V,主軸速度470rpmと一般的に構造体コンク リートからコア採取に用いるポータブル型を用いた。先 端ビットは、外径 φ110×内径 φ100(mm)の湿式用人工ダ イヤモンドビットを使用した。なお、採取開始から終了 までの穿孔速度を2.5cm/minおよび1.5cm/minに一定と するため、ドリルモータ電流一定制御方式の全自動送り 装置を取り付け、定格容量3kVAのハードトランスを併 用し、コアドリルに安定した電流を供給できるように設 定した。また、冷却水の流量により削孔時間およびコア 強度に及ぼす影響が考えられるため、流量を5.0 リット ル/minと一定にした。なお、本研究は、φ100×200(mm) の供試体(以下、コア供試体)を作製するために、切断 前のコア供試体(以下、切断前コア供試体)を水平方向



鉛直方向は、両端部の50(mm)を排除し、4本に切断した。

### 結果および考察

# 3.1 温度および採取高さの違いによるコア強度

### (1) 中心線から同一距離におけるコア強度の検討

水セメント比ごとの模擬柱部材の温度履歴を図-2に 示す。部材内における最高温度は、いずれの水セメント 比とも中心部(e点)ではなくa点であり、W/C=31%で 75.3℃,W/C=31% で 64.2℃となり, 部材の最上部の位置 であった。これは、部材内の水和熱の上昇によるものと 考えられる。また,若干の差は見られるものの端部(l,o点) で最も小さくなる傾向を示した。

中心線から同一距離のコア強度の関係を図-3に示す。 中心線から同一距離のコア強度の関係は、水セメント比 および材齢に関らず同等となる傾向を示した。

## (2) 部材内の中心部と端部におけるコア強度の検討

部材内の中心部と端部のコア強度を図-4に示す。材 齢28日の中心部と端部のコア強度は、いずれの水セメ ント比ともほぼ同等となる傾向を示した。また、材齢91 日の中心部と端部のコア強度の関係は、中心部より端部



の方が大きくなる傾向を示した。しかし、試験体の最高 温度は、水セメント比に関らず、中心部において 60℃以 上であったことから、初期高温履歴を受けた部材と考え られる。一般的に、このような初期高温履歴の影響<sup>3)</sup>を 受けた部材は、中心部より端部の方が、コア強度が大き くものもあり,今回の結果は,ばらつきの方が大きくなっ た。

# (3) 模擬柱部材の深さ方向の違いによる見掛け密度 の検討

見掛け密度と打込み面からの深さの関係を図-5に示



す。図中には、各水セメント比ごとの調合における単位 容積質量を示した。各水セメント比における見掛け密度 は、材齢に関わらずばらつきはあるものの打ち込み面か らの深さに比例して大きくなる傾向を示した。また、ば らつきはあるものの W/C=45% の部材は、上部において、 調合における単位容積質量より小さくなり、部材の下部 において大きくなる傾向を示し, W/C=31% では, 調合 における単位容積質量とほぼ同等となる傾向を示した。 これは、部材の上部において、打込みおよび締固めによ る影響により、部材の下部において実大に近い寸法効果 を伴う圧密の影響4,5)が生じたと考えられる。また、打 込み面からの深さによる見掛け密度の増加傾向は, コア 採取方向の違いとして水平方向と鉛直方向に大きな差が 見られず、その関係は、採取方向に関わらず最上部と最 下部の見掛け密度の分布範囲が概ね W/C=45% で 0.1 ~ 0.12g/cm<sup>3</sup> で W/C=31% でも 0.1 ~ 0.12g/cm<sup>3</sup> となり、水セ メント比の違いによる見掛け密度の増加傾向に差異はな かった。また、材齢の経過により見掛け密度の増加傾向 は同様であった。

## (4) 模擬柱部材の深さ方向の違いによるコア強度の検討

コア強度と打込み面からの深さの関係を図-6に示す。 図中に各水セメント比および材齢ごとの標準養生した供 試体の圧縮強度を示し、各穿孔速度ごとのコア強度を比 較した。コア強度と打込み面からの深さの関係は、打込 み面からの深さが深くなるのに伴い、大きくなる傾向を 示した。また、各水セメント比ごとの最上部と最下部の コア強度の差は、材齢28日のW/C=45%で7N/mm<sup>2</sup>程 度、W/C=31%で8N/mm<sup>2</sup>程度、材齢91日のW/C=45%で



13N/mm<sup>2</sup>程度,W/C=31%で15N/mm<sup>2</sup>程度という結果と なり,材齢の経過により大きくなる傾向を示した。さら に,各水セメント比ごとのコア強度の増加する傾向は, W/C=45%とW/C=31%でほぼ同等となった。また,穿孔 速度の違いによるばらつきは,水セメント比および材齢 に関わらず1.5cm/minより2.5cm/minの方が小さくなる 傾向を示した。しかし,W/C=31%程度の高強度コンク リートでは,圧密による影響は,見られないという報告<sup>の</sup> もあるが,今回の実験結果は,最下部の方が大きくなる 傾向を示した。

以上のことから,各水セメント比に関わらず高強度コ ンクリートのS値などの強度補正値を求める場合,コア 強度は,供試体の穿孔速度や圧密による影響などを考慮 しなければならない可能性がある。今後,打込みの方法 による影響も考えられるため,打込み間隔およびバイブ レータの挿入時間などの打込みの影響について,検討す る予定である。

見掛け密度とコア強度の関係を図-7に示す。コア強 度は、水セメント比、採取方向に関わらず見掛け密度の 増加に伴い比例して大きくなる傾向が見られた。また、 この見掛け密度とコア強度の関係は、鉛直方向の方が水 平方向に比べばらつきが小さい傾向を示した。この原因 として、採取方向の異方性として骨材下面におけるセメ ントペーストとの脆弱な部分が鉛直方向で試験載荷時に 受けにくくなったため、ばらつきが小さくなったものと 考えられる。さらに、材齢28日に比べ、材齢91日の方 が、この関係の傾きは、大きくなる傾向を示した。これ は、材齢の経過によりコア強度が増進したためと考えら れる。

## 3.2 コア採取方法の違いによるコア強度

### (1) コア供試体の直径の標準偏差の検討

成形後のコア供試体の直径の標準偏差の分布範囲を図 -8に示す。コア供試体の直径の標準偏差は、水セメント 比,採取方向および材齢に関わらず0.05~0.40(mm)の 範囲に分布する傾向を示し、JISA 1107 2002における 平均直径の3%以内を満足していた。また、直径の標準



## 図-8 成型後のコア供試体の直径の標準偏差の分布

偏差が大きくなるほど,コア供試体の試料数は少なくな る傾向を示した。今回の実験においてコア供試体の採取 方向が,コア供試体の直径に及ぼす影響が小さい結果で あった。

### (2) 採取方向の違いによるコア強度の検討

水平方向と鉛直方向の圧縮強度の関係を図-9に示す。 材齢28日のコア強度は概ね±10N/mm<sup>2</sup>の範囲に分布し ており、いずれの水セメント比とも材齢28日の水平方 向のコア強度は鉛直方向に比べ若干大きくなる傾向を示 した。これは、従来から言われている普通コンクリート の粗骨材下端のブリーディングによる影響と考えられる が、今回のような高強度コンクリートの調合では、ブリー ディングが少ないことから骨材下面におけるセメント ペーストとの付着など脆弱な部分が影響しているものと 考えられる。材齢91日における水平方向と鉛直方向に よるコア強度は、ばらつきがあるものの材齢28日の結 果と同様に鉛直方向のコア強度の方が小さくなる傾向を 示した。しかし、桝田ら<sup>6),7)</sup>は、高強度コンクリートを 用いた場合、水平方向と鉛直方向に採取したコア強度の 差が小さいとしている。この結果は、470×470×1300mm の試験体から鉛直方向に φ 100 × 235mm のコア供試体を 採取し水平方向に o 100 × 260mm のコア供試体を採取し たもので、今回の実験より部材の断面寸法が小さいこと やコア供試体の寸法の相違によるものと考えられる。

### (3) コアドリルの穿孔速度の検討

コアドリルの穿孔速度 2.5cm/min のコア強度と 1.5cm/ min のコア強度の関係を図-10 に示す。材齢 28 日および 91 日ともに穿孔速度 2.5cm/min と 1.5cm/min のコア強度 の関係は、いずれの水セメント比とも概ね±10% 程度の 範囲に分布し、ほぼ同等となる傾向を示した。さらに、 この関係は、材齢 28 日に比べ材齢 91 日の方がばらつき が小さくなる傾向を示した。これは、材齢が経過してポ



### 図-11 切断前のコア供試体の穿孔角度の分布

テンシャル強度に近くになると供試体内の均質度が高く なり,強度への影響が小さくなったためと考えられる。 また,既往<sup>5)</sup>の研究では,穿孔速度が速くなると削孔ト ルクは増大し,コア供試体内の組織が破壊され,コア強 度が低下するとされているが,これは,定置式のコアド リルを用いて,穿孔速度3~15cm/minまでの検討を行っ たものである。現在,市販されているポータブルタイプ のコアドリルは,最速穿孔速度が3cm/minであり,この 穿孔速度程度であれば高強度コンクリートのコア強度低 下に及ぼす影響は小さいものと考えられる。

### (4) コアドリルの採取方向が穿孔角度に及ぼす影響

各水セメント比ごとの切断前コア供試体の穿孔角度の 分布を図-11に示す。各水セメント比ごとの穿孔角度の 分布範囲は、水セメント比の違いにより大きな差は見ら れなかった。しかし、穿孔速度の違いにより、穿孔角度 に差が見られ、穿孔速度が遅い方が穿孔角度のばらつき が大きくなる傾向を示した。これにより、穿孔速度の違 いがコア強度の低下に及ぼす影響は小さいものの、穿孔 速度が速い場合よりも遅い場合の方がこのばらつきに及 ぼす影響が見られた。さらに、材齢の経過により、穿孔 角度の分布範囲は、0.6 未満と小さくなる傾向を示し、 このばらつきも小さくなる傾向を示した。これは、前述 したポテンシャル強度に近似し たためと考えられる。

穿孔角度とコア強度の標準偏 差の関係を図-12に示す。な お、図中のコア強度の標準偏差 は模擬柱部材内の温度の影響を 除外せず求めたものであり、穿 孔角度0.8°以上は試料数が少 ないことから除外した。水平方 向におけるコア強度の標準偏差 は、W/C=45%よりW/C=31%の方 が大きくなる傾向を示し、コア



強度の標準偏差は,穿孔角度が大きくなると増加する傾向を示した。さらに,水平方向の概ねD~Eの位置すなわち打込み面からの深さが深くなるとコア強度の標準偏差は,大きくなる傾向を示した。これは,前述した圧密による影響も考えられるが,コアドリルにより穿孔する際に,採取開始側よりも採取終了側の方が,穿孔のときにビットが弱い部分に逃げていくため強度のばらつきに影響を及ぼしたためと考えられる。

## 4. まとめ

本実験結果からコア採取位置およびコア採取方法がコ ア強度に及ぼす影響をまとめると表-4のようになる。 このことより以下の知見が得られた。

- (1) 中心線から同一の距離におけるコア強度は,距離が 同等であれば小さいものと考えられ,材齢に関ら ずほぼ同等となる傾向を示した。
- (2)部材内の中心部と端部におけるコア強度は、材齢28 日において同等となる傾向を示し、材齢の経過に より中心部の方が大きくなる傾向を示した。
- (3) 模擬柱部材内の深さ方向の違いによるコア強度は,打 込み面からの深さに比例して大きくなる傾向を示 した。
- (4) 採取方向の違いによるコア強度は、水平方向の方が 鉛直方向より大きくなる傾向を示した。
- (5) コアドリルの穿孔速度は、2.5cm/min 以下であれば、 高強度コンクリートのコア強度および穿孔角度に及 ぼす影響が小さいことを示した。
- (6) 各穿孔角度ごとのコア強度の標準偏差は、W/C=31%よりW/C=45%の方が増加する傾向を示し、穿孔角度が 大きくなるとコア強度の標準偏差が増加する傾向を示した。

今後は、模擬柱部材内における温度履歴をさらに詳細 に測定し、模擬柱部材の上部および下部など温度分布を 明らかにする予定である。また、コア採取における水平 方向と鉛直方向の採取高さを修正し、比較位置を合わせ 表-4 各種要因がコア強度に及ぼす影響

採取深さ	採取方向	穿孔速度	穿孔角度
大	中	小	中

て解析を行う予定である。さらに,打込み方法などの施 工方法の違いがコア強度に及ぼす影響も検討する必要が ある。

### 謝辞

本実験を行うにあたり、日本大学理工学部建築学科中 田研究室の高橋和哉君をはじめ,ものつくり大学建設技 能工芸学科澤本研究室の学生より多大な協力を頂きまし た。ここに記して、深謝いたします。

## 参考文献

 中田善久・大塚秀三:高強度コンクリートの施工技術の現状-性能評価書に必要となる実験-,建築技術 No.686 pp.106-111,2007.3

2)日本建築学会:高強度コンクリート施工指針(案)・ 同解説,2005.1

3) 杉山央・安田正雪:各種形状・断面厚を有する高強度 コンクリート部材の温度履歴特性および強度特性に関す る実験的研究,日本建築学会構造系論文集,No.594, pp.1-8 2005.8,

4) 平賀友晃・毛見虎雄他:比較的マッシブなコンクリートの構造物の強度分布その1~その5,日本建築学会学術 講演梗概集,pp.227-232 pp.161-165, 1978.9-1979.9

5) 平賀友晃:鉄筋コンクリート部材の切断加工技術と 建築現場への適用に関する研究,戸田建設技術開発セン ター研究報告昭和58年増刊号,pp41-42,1983.7

6) 桝田佳寛・友澤史紀他:高強度コンクリートを用いた部材における構造体コンクリート強度の評価に関する実験,日本建築学会構造系論文集 No.473,pp.11-18 1995.7
7) 桝田佳寛・佐藤幸恵他:高強度コンクリートの構造体内での強度発現性と調合強度,日本建築学会構造系論文
集 No.537,PP.13-20,2000.11