# 論文 ひずみ硬化セメント複合材料の引張靭性能へ及ぼす試験体寸法およ び固定条件の影響

# 菊田 貴恒<sup>\*1</sup>·三橋 博三<sup>\*2</sup>·西脇 智哉<sup>\*3</sup>

要旨:一軸引張試験法は材料の応カーひずみ関係を直接的に計測できることから,引張応力時の靭性を期待 するひずみ硬化セメント複合材料などの材料特性の評価に有効な試験法であるとされている。しかし,一軸 引張試験法には材料性能に及ぼす固定条件の影響など,まだ不明な部分も多数存在している。そこで本研究 では,ひずみ硬化セメント複合材料の靭性能に及ぼす試験体寸法及び固定条件をパラメータとした実験を行 った結果,薄板状のダンベル型試験体を用いた一軸引張試験においては,引張終局ひずみに及ぼす試験体寸 法や試験体の両端の固定条件の違いによる影響は非常に小さいことが明らかとなった。 キーワード:ひずみ硬化型セメント複合材料,一軸引張試験,ダンベル型試験体,固定条件

# 1. はじめに

ひずみ硬化セメント複合材料(Strain Hardening Cementitious Composites,以下 SHCC)は、初期ひび割れ 後に引張応力も引張ひずみも共に増加する挙動を示し、 その挙動過程では、複数ひび割れ(Multiple Cracking:引 張力に対して直角方向に多数のひび割れが生ずる状態) が現れる特徴を有しており、ひび割れ抵抗性能が極めて 高く、靱性に富んだ材料である。また、SHCC のひび割 れ幅は 0.1mm 前後から 0.2mm 以下となり、引張ひずみ の増加に伴い、ひび割れ幅が増加するのではなく、ひび 割れ本数が増加するため<sup>1)</sup>、従来のコンクリートに比し て、ひび割れが局所化しにくい特徴がある。近年では実 際の構造物にも SHCC の適用が始まってきており<sup>2)、3</sup>、 構造物の長寿命化に繋がると考えられる<sup>4</sup>。

SHCC の優れた性質を生かした構造物への適用を今後 より一層進めるには、引張性状の評価法の規準化が重要 であり、特に一軸引張応力下における引張応力ひずみ関 係を適切に評価することが必要である。これまでに一軸 引張性状を評価するための試験方法は各所で提案され ており、例えば佐藤ら<sup>50</sup>はシリンダー状の試験体を用い る試験方法を,福田ら<sup>60</sup>は薄板のダンベル型試験体を用 いる試験方法を提案している。また、コンクリート工学 協会の高靱性セメント複合材料の性能評価と構造利用 研究委員会(2001~2004 六郷委員長)において、高靱 性複合材料の共通引張試験が実施され、数種類の試験法 による結果がまとめられ、それぞれの試験方法による差 異が報告されている<sup>70</sup>。

これら複数提案されている一軸引張試験法の中で,薄 板のダンベル型試験体を用いる試験方法は,SHCCの特

徴であるひずみ硬化域での応力ひずみ関係を評価する ために、多数用いられており、近年では一部の現場施工 においても適用されている。この試験方法は、薄板状の 試験体を用いるため、繊維の配向性が2次元的になって しまうことや、試験体作製に専用の型枠を要するなどの 問題点も挙げられるが, 試験が他の試験方法と比して容 易であり、尚且つ短時間に多くの試験を実施できる等の 特徴もあることから、効率性の優れた一軸引張試験方法 でもあり, SHCC の構造物への適用をより進めるのに適 した試験方法であると考える。したがって、このダンベ ル型試験体を用いた一軸引張試験によって, SHCC の引 張性状を適切に評価するためにも、引張性状に影響を及 ぼすとされる,試験体両端の固定条件や試験体寸法の差 異による評価値の違いをより詳細に把握しておく必要 がある。森山ら<sup>8)</sup>は、厚さ13mm, 30mm, 50mmのダン ベル型試験体を用い、その断面寸法の違いによる応力ひ ずみ関係や、ひび割れ発生傾向等を実験的に明らかにし ているが、試験体数が比較的少なく、試験体の固定条件 もピン固定に限定されている。

そこで本研究では、薄板のダンベル型試験体を用いた 一軸引張試験を実施し、試験体の寸法を2段階(厚さ 13mm, 30mm)に変化させ、固定条件を両端固定(fix-fix) とピン固定(pin-fix)に設定し、靱性能評価値へのそれ ぞれの影響を検討した。

#### 2. 実験概要

#### 2.1 使用材料および調合

本研究に使用した材料は、早強ポルトランドセメント、 フライアッシュⅡ種、細骨材として7号珪砂、ポリカル

\*1 東北大学大学院 都市・建築学専攻 助教・博士(工学) (正会員) \*2 東北工業大学 工学部建築学科 教授・工博 (正会員) \*3 東北大学大学院 都市・建築学専攻 准教授・博士(工学) (正会員) ボン酸系高性能減水剤,セルロース系増粘剤である。詳細を表-1 に示す。また,使用したポリビニールアルコ ール繊維(以下 PVA 繊維)の物性値を表-2に示す。混 入した PVA 繊維は 2 種類あり,これは著者ら<sup>9</sup>の研究 を参考に,繊維径,繊維長の違う 2 種類の PVA 繊維を混 入したハイブリット型の繊維配合とした。この結果,1 種類の PVA 繊維を単独で混入した場合よりも,ひずみ硬 化域の増加が予備試験から確認され,試験体寸法や固定 条件の影響を,より大きな変形域でも確認できることと なることが期待された。

本研究に用いた調合を表-3 に示す。水結合材比 (W/B)を40Wt.%,砂結合材比(S/B)を40Wt.%に設 定し、マトリクスと繊維の分離低減、及び繊維の分散性 を向上させる目的で増粘剤を0.3Wt.%混入した。PVA繊 維はR100を2.3Vol.%,R15を0.75Vol.%混入し総繊維量 を3.05 Vol.%とした。

## 2.2 練混ぜおよび養生

試験体の練混ぜには,容量 10 リットルのオムニミキ サーを用い,粉体及び細骨材を空練後,水と高性能減水 剤を投入して4分混練,PVA-R15 繊維を投入して4分混 練,最後にPVA-R100 繊維を投入して4分混練した。練 上がり直後のテーブルフロー値は概ね210mmであった。 試験体の養生方法は,打設後24時間湿空養生を行い, 脱形後は標準養生として材齢7日で実験を行った。

## 2.3 試験体形状および一軸引張試験方法

本研究で使用したダンベル型試験体は、複数微細ひび 割れ型繊維補強セメント複合材料設計・施工指針(案) (土木学会発行)<sup>3)</sup>に記されたダンベル型試験体と同形 状とし、引張性状に及ぼす厚さの影響を検討するため、 厚さ13mm と 30mm の2種類の試験体を製作した。

ー軸引張試験は最大容量 30kN の小型万能試験機(インストロン社製)を用い,引張性状に及ぼす試験体端部の固定条件の影響を検討するために,万能試験機のクロスヘッド側の固定条件を固定及びピン(ユニバーサルジョイント)とし,載荷速度 0.4mm/min で変位制御にて実施した。写真-1 に小型万能試験機の全景を示す。万能試験機への試験体の取り付けには専用の治具を用い,引張力の伝達が十分に行えるように,試験体の前後を厚さ10mmの鉄板で挟み込み,ネジ止めした。試験体挟み込み治具の詳細を図-1に示す。

試験体の変位計測は, 図-1 に示すように試験体の材 軸と平行になるように高感度変位計を設置すると共に, 面外方向への変形を評価する目的で,試験体両端部を挟 み込む鉄板にパイ型変位計を設置した。

#### 2.4 試験条件と試験体名称

表-4に試験体名称とその試験条件を示す。試験体は 1 バッチごとに 24 体(t=13mm:12 体, t=30 mm:12 体)

表-1 使用材料

材料名称	略号	備考
セメント	С	早強ポルトランドセメント(密度:3.14g/cm <sup>3</sup> )
細骨材	S	珪砂7号(密度:2.61g/cm3)
フライアッシュ	FA	フライアッシュ Ⅱ種(密度:2.33g/cm3)
高性能減水剤	SP	ポリカルボン酸系(密度:1.05g/cm3)
増粘剤	V	高粘性タイプ(密度:1.25g/cm3)

表-2 使用繊維物性

繊維名	略号	密度	長さ	直径	引張 強度	弾性 係数
		g/cm <sup>3</sup>	mm	μm	MPa	GPa
ポリビニールアルコール	R15	1.3	6	40	1600	40
(PVA)	R100		12	100	1100	25

表-3 調合

W/B	S/B	FA/B	SP/B	V/W	R100 12mm	R15 6mm
wt.%	wt.%	wt.%	wt.%	wt.%	vol.%	vol.%
40	40	30	0.9	0.3	2.3	0.75



図-1 挟み込み治具詳細



写真-1 小型万能試験機

打設し,試験条件ごとに6体の試験体を用いた。試験は 試験体厚さと固定条件の影響を検討するために,試験結 果のばらつきを考慮しバッチ1,2の計48体用いること とした。試験体名称中に,固定条件は両端固定のFFシ リーズとピン固定のPFシリーズ,それに続く2桁の数 字13及び30は試験体厚さを表す。さらに、最後の数字 はバッチの番号を表す。なお、試験体寸法は試験体ごと に計測し、それぞれの計測した値を用いてひび割れ応力 や最大引張応力を算出した。

本研究に用いた厚さ13mm および30mm 試験体の硬化 後の平均厚さはそれぞれ13.56mm(標準偏差:0.24mm), 30.31mm(標準偏差:0.36mm)であり、参考文献<sup>3)</sup>に示 される試験体厚さの許容誤差1mm以内に収まっている。

### 2.5 引張終局ひずみの定義

SHCCの引張性状における評価項目は、ひび割れ応力, 最大引張応力および引張終局ひずみとした。図-2 は引 張応力ひずみ関係における力学特性値の定義を示した ものである。これらのうち、SHCCの引張性状評価にお いて特に重要となる引張終局ひずみに関しては、ひずみ 硬化挙動から軟化挙動に移行する点、すなわちあるひび 割れの拡幅を伴いながら荷重が低下し始める点を引張 終局ひずみと定義した。

## 実験結果および考察

# 3.1 引張応カーひずみ関係

ー軸引張試験から得られた, バッチ1シリーズの引張 応力-ひずみ関係を図-3 に示す。いずれの試験条件に おいても, ひび割れ発生後, ひずみの増大に伴ってひず み硬化挙動が確認できる。

試験体厚さ 13mm の FF13-1 シリーズでは、すべての 試験体においてひずみがおおむね 3%付近までに達し、

一部の試験体では引張終局ひずみが 5%を超える値となっている。PF13-1 シリーズは、引張終局ひずみが 1.7%から 6.5%と値の幅が広く、6 体中 4 体の引張終局ひずみが 3%未満となった。また、最大引張応力の値もばらつきの大きい結果を示した。

試験体厚さ 30mm の FF30-1 シリーズは,引張終局ひ ずみが 1.2%から 5.2%と値の幅が広く,同じ固定条件の FF13-1 シリーズの引張応力-ひずみ関係と比較しても, そのばらつきが大きいことがわかる。一方, PF30-1 シリ ーズは,ひび割れ発生後のひずみ硬化挙動が安定してお り,6体中3体の引張終局ひずみが5%を超える大きな値 を示し,また,最大引張応力の値も他の試験条件と比較 して大きくなっている。

## 3.2 ひび割れ応力および最大引張応力

ひび割れ応力における試験体厚さと固定条件の関係 について図-4に示す。同一厚さの試験体について固定

表-4 試験体名称と試験条件

バッチ	固定条件	厚さt (mm)	試験体名称
	Fix-Fix	13	FF13-1
1	Pin-Fix	13	PF13-1
	Fix-Fix	30	FF30-1
	Pin-Fix	30	PF30-1
2	Fix-Fix	13	FF13-2
	Pin-Fix	13	PF13-2
	Fix-Fix	30	FF30-2
	Pin-Fix	30	PF30-2



図-2 SHCC の引張応カーひずみ関係における 力学特性値の定義

条件の影響に着目すると、厚さ 13mm の試験体では、固 定条件を Pin-Fix とした場合の方が、Fix-Fix とした場合 と比べて約 7.6%ひび割れ応力が低い値を示している。一 方、厚さ 30mm の試験体では、固定条件の違いによるひ び割れ応力の差はほとんど生じていない。これは、厚さ 13mm 試験体の断面形状が幅に対し厚さが薄く、なおか つ弱点となりやすい打設面が薄い面側になるため、試験 体の回転拘束が低い Pin-Fix の場合に、その影響が現れ たためと考えられる。

ひび割れ応力に対する試験体厚さの影響については, 特に Fix-Fix の固定条件の場合に顕著に現われており, 30mm 試験体を用いた方が 13mm 試験体より平均4.7%程 度低いひび割れ応力値となった。このひび割れ応力値の 差については,試験体寸法が大きくなることにより,ひ び割れを引き起こす欠陥の存在する確率が増加するこ とや,打込み時の欠陥生起確率が大きくなるためである と推定されるが,固定条件を Pin-Fix に限定すると,試 験体厚さの影響はほとんど現われていないことから,ひ び割れ応力に及ぼすその影響は非常に小さいと考えら れる。

図-5 に試験体厚さ及び固定条件と最大引張応力の関係を示す。厚さ13mmの試験体では、ひび割れ応力と同様に固定条件を Pin-Fix とした場合の方が、最大引張応



-302-

力が小さな値となった。しかし、この固定条件の違いに よる最大引張応力の差は、ひび割れ応力に達した時点で の応力差とほぼ同程度であることから、ひび割れが生じ た後の応力上昇に固定条件が与える影響はほぼ無いと 考えられる。また、厚さ 30mmの試験体についても1バ ッチ目の PF30-1 シリーズの最大引張応力が特異的に大 きな値を示しているが、他の試験体結果から判断して、 厚さ 30mmの試験体も厚さ13mm 試験体と同じ傾向にあ ると考えられる。

試験体厚さによる最大引張応力への影響は,固定条件 に関わらず,厚さごとの平均値を算出すると,厚さ13mm 試験体の最大引張応力値が3.30MPa,厚さ30mmの試験 体ではバッチごとの差が若干見られるが約3.2MPaと, その影響は非常に限定的である。一般的な繊維の混入さ れたセメント複合材料の場合,断面寸法が大きくなるこ とは,繊維の配向性がよりランダムになるため繊維の架 橋に対して不利になることが知られているが,本研究で 得られた結果からは,試験体厚さが13mmと30mm程度 の厚さ比では,そのような影響はほとんど無いと考えら れる。

## 3.3 引張終局ひずみ

試験体両側面に取り付けられた高感度変位計で計測 された、引張終局ひずみと試験条件の関係を図-6 に示 す。図-6(a)より、固定条件を Fix-Fix とした場合、厚 さ 13mm 試験体の FF13-1 の引張終局ひずみが最も大き く平均 4.6% であった。一方,固定条件を Pin-Fix とした 場合は, PF30-1 の引張終局ひずみが最も大きく平均 4.9% の値を示しており、Pin-Fix とした場合の方が若干大きな 値となった。また、図-6(b)に示すように試験体厚さに 関わらず,同固定条件時の引張終局ひずみを平均すると, Fix-Fix とした場合平均 3.3%, Pin-Fix とした場合は平均 3.5%となり、固定条件の違いによる引張終局ひずみ値の 差は 0.2%程度の小さな差異であることがわかる。一方, 図-6(c)に示すように固定条件に関わらず、試験体厚さ ごとの引張終局ひずみ値を平均すると、厚さ13mm 試験 体の平均値が 3.56%, 厚さ 30mm 試験体の平均値が 3.22% となり、13mm 試験体を用いた方が引張終局ひずみの値 が若干大きくなった。

これらの結果から、薄板のダンベル型試験体を用いた 場合、引張終局ひずみに与える固定条件および試験体厚 さの影響は、ひずみの差で0.2%~0.3%程度と極小さい範 囲にあるものと考えられる。Mechtcherine<sup>10)</sup> らは繊維の 配向性の観点から、試験体表面からの増加する距離で配 向性はより不規則になるとし、それにより、小さな断面 で計測した引張性能値は、より大きな断面から得られた 引張性能値よりも高い値を示すとしているが、厚さ 13mm 試験体と 30mm 試験体との比較においては、断面



-303-

の厚さ比が比較的小さいため,繊維配向の変化が微小と なり,その結果本研究では引張終局ひずみ値に大きな差 異が生じなかったものと考えられる。

図-7にバッチ1,2全試験体の最大引張応力-引張終 局ひずみ関係を,固定条件および試験体厚さで分類しプ ロットしたものを示す。なお,図中に全試験体の最大引 張応力と引張終局ひずみの平均値を点線で示す。図-7 より,試験条件ごとの引張終局ひずみと最大引張応力の 分布を検討すると,引張終局ひずみおよび最大引張応力 が共に平均値より大きい試験体は,固定条件別に, Fix-Fix が10体, Pin-Fix が10体と同数であり,試験体 厚さにおいては,13mm 試験体が11体,30mm 試験体が 9体となった。

一方,それぞれの値が平均値より小さい試験体は,固 定条件別に Fix-Fix が 12 体, Pin-Fix が 11 体となり,試 験体厚さにおいては,13mm 試験体が 10 体,30mm 試験 体が 13 体となった。これらの結果より,引張終局ひず みおよび最大引張応力の値が共に平均値より大きい領 域および小さい領域には,それぞれの試験条件の試験体 がほぼ均等に分布していることがわかる。

したがって,薄板のダンベル型試験体を用いた場合, 最大引張応力と引張終局ひずみの関係において,固定条 件や試験体厚さによる特定の分布傾向は生じず,むしろ 試験体ごとの繊維分散の不均一性などに起因すると思 われる材料特性のばらつきの方が靱性能により大きな 影響を及ぼしているものと考えられる。

# 4. まとめ

本研究では、薄板状のダンベル型試験体を用いた一軸 引張試験法において、引張特性に及ぼす試験体寸法と固 定条件の影響を検討した。その結果から得られた知見を 以下に示す。

- (1) ひび割れ応力及び最大引張応力に及ぼす固定条件 および試験体厚さの影響は非常に小さい。
- (2) 薄板のダンベル型試験体を用いた場合,引張終局ひ ずみに与える固定条件および試験体厚さの影響は, ひずみの差で0.2%~0.3%程度と極小さい。
- (3) 薄板のダンベル型試験体を用いた場合,最大引張応 力と引張終局ひずみの関係において,固定条件や試

験体厚さによる特定の傾向は確認されず,むしろ試 験体ごとの繊維分散の不均一性などに起因すると 思われる材料特性のばらつきの方が靭性能により 大きな影響を及ぼしているものと考えられる。

参考文献

- 1) 稲熊唯史, 閑田徹志, 林承燦, 内田裕市: 複数微細 ひび割れ型繊維補強セメント複合材料の引張性状 の評価, コンクリート工学, Vol.44, No.7, pp.3-8, 2006.7
- 丸田誠ほか: プレキャスト ECC 連結梁を用いた高 層 RC 新架構, コンクリート工学, Vol.43, No.11, pp.18-26, 2005
- 3) 土木学会:複数微細ひび割れ型繊維補強セメント複合材料設計・施工指針(案),土木学会コンクリート委員会,2007
- (社)日本コンクリート工学協会:高靱性セメント 複合材料を知る・使う・使う,2002
- 佐藤幸博,福山洋,諏訪田晴彦:高靱性セメント系 複合材料の一軸引張-圧縮繰り返し試験方法の提 案,日本建築学会構造系論文集,第539号,pp.7-12, 2001
- 6) 福田一郎,平石剛紀,閑田徹志,須田久美子:高靱 性セメント複合材料に生じる引張ひずみとひび割 れ幅の関係に関する実験的検討,コンクリート工学 年次論文報告集, Vol.27, pp.353-358,2005
- Knakubo, T.: Tnsile Characteristics Evaluation Method for Ductile Fiber-Reinforced Cementitious Composites, Journal of Advanced Concrete Technology, Vol.4, No.1, pp.3-17, 2006
- 森山守,林承燦,内田裕市,六郷恵哲:複数微細ひ び割れ型繊維補強セメント複合材料の引張性能と 試験装置,コンクリート工学年次論文報告集, Vol.28, No.1, pp.353-358,2006
- 9) 三橋博三,菊池俊文,秋田宏,山田人司:高靱性セメント複合材料の簡易型引張性能評価法に関する研究,セメント・コンクリート論文集,No.60, pp.483-490,2006
- Mechtcherine, V., Jun, P: Behavior of Strain Hardening Cement-Based Composites in Tension and Compression, Seventh Intnl. RILEM Symp. on Fibre Reinforced Concrete, pp.471-481, 2008
- 11) 秋田宏,小出英夫,三橋博三:コンクリートの直接 引張試験における4つの誤解,コンクリート工学論 文集, Vol.16, No.1, pp.77-86, 2005