論文 水セメント比および試験体寸法の相違する再生細骨材を使用した高靱 性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さ

大瀧 諄*1・渡部 憲*2

要旨:本研究では,水セメント比および試験体寸法の相違する再生細骨材を使用した高靱性セメント複合材料の一軸圧縮試験を行い,再生細骨材を使用した高靱性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さについて検討を行った。その結果,高靱性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さは,水セメント比および試験体直径の増加に伴い増大する。また,本研究で示した推定式を用いることにより,試験体直径50~150mmの範囲において,圧縮強度および試験体直径の相違する再生細骨材を使用した高靱性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さが推定できる等の知見が得られた。

キーワード:高靱性セメント複合材料,再生細骨材,圧縮破壊領域長さ,圧縮試験,内部ひずみ

1. はじめに

圧縮応力下にあるコンクリートの破壊は、特定の領域 に集中し、その他の領域では除荷現象が起きることが知 られている。このような現象が、鉄筋コンクリート(以 下、RCと略記)構造物全体の破壊挙動(特に、柱梁接合部 や柱基部等に形成される塑性ヒンジ領域)にも影響を及 ぼすため、これまでにも数多くの研究が実施されてい る。例えば、中村ら^{1),2)}やTorsakら³⁾の研究では、異形加 工したアクリル製角棒の各分割区間にひずみゲージを貼 り付けたもの(以下、アクリルバーと略記)を試験体内部 に埋設し、圧縮応力下にあるコンクリート試験体内部の 局所的なひずみを計測することにより、圧縮破壊領域長 さ(以下、L_Pと略記)の評価を試みている(以下、アクリル バー法と略記)。また、伊藤ら⁴⁾は、アクリルバー法を用 いて、短繊維補強コンクリートのL_Pの評価を試みてい る。

ところで、現在、生産活動を実施するにあたり地球環 境問題に対する取り組みは重要な課題である。コンク リートの分野においても、解体コンクリート塊から取り 出した再生骨材を使用して再びコンクリートを製造す る、再生骨材コンクリートの研究が活発に実施されてお り、研究成果および施工事例も報告されている。しか し、経済産業省の砕石等動態統計調査結果によると、例 えば、平成29年度の再生骨材の出荷量は18,211(千t)であ り、内訳は、道路用・その他用が18,084(千t)、コンク リート用が127(千t)となっている。再生骨材を使用した 高性能なコンクリート系材料の開発は、今後、コンク リート用骨材としての再生骨材の利用推進のための一助 となるものと、筆者らは考えている。

以上のような背景から,地球環境に配慮した,高性能 なコンクリートの実現を目指して,筆者らの一人らは, 高靱性セメント複合材料(以下,DFRCCと略記)への,再 生細骨材の適用性を検討してきた⁵。DFRCCとは、セメ ント系材料を繊維で補強した複合材料であり、曲げ応力 下において複数ひび割れ特性を示し、曲げ、引張、圧縮 破壊時の靱性が大幅に向上した材料である⁶。

このような材料をRC構造物に適用しようとする場 合,圧縮応力下にあるDFRCCについても,前述のよう な現象(破壊の局所化)を解明しておくことは有用であ る。既報^{7),8)}では,アクリルバー法を用いて,試験体直 径(ϕ)を100mm,試験体高さ(h)を200および400mmとし た,水セメント比(W/C)の異なる天然および再生細骨材 を使用したモルタルベースのDFRCC(以下,DFRMと略 記)のL_Pについて検討を行っている。中村ら^{1),2)}によれ ば,コンクリートのL_Pは圧縮強度(F_e)等に依存するとさ れている。また,Torsakら³⁾によれば,コンクリートの L_Pは ϕ に依存するとされている。そのため,再生細骨材 を使用したDFRM(以下,R-DFRMと略記)において,F_e および ϕ の相違がL_Pに及ぼす影響を検討しておくことは 重要である。

そこで本研究では、アクリルバー法を用いて、W/Cお よび試験体寸法(ϕ およびh)の相違するR-DFRMの一軸圧 縮試験を行い、W/Cおよび試験体寸法の相違がL_Pに及ぼ す影響について検討を行った。具体的には、まず、既報 ⁷⁾に示されたDFRMのL_Pを評価する手法により、W/Cお よび試験体寸法(ϕ およびh)の相違するR-DFRMのL_Pを明 らかにする。次に、 ϕ =50、100および150mmにおい て、R-DFRMのL_P-F_c関係を近似式とともに示す。最後 に、各 ϕ におけるR-DFRMのL_P-F_c関係の近似式から、 F_cおよび ϕ の相違するR-DFRMのL_Pの定式化を試みた。

2. 実験概要

本研究では、**表**-1に示すR-DFRMのフレッシュ試験 および一軸圧縮試験を行った。なお、一部の要因におい

*1 東海大学大学院 工学研究科建築土木工学専攻 (学生会員)*2 東海大学 工学部建築学科教授 博士(工学) (正会員)

衣一 美駅熌安												
	水セメ	細骨材セ	繊維体	試験	体寸法	アクリ	ルバー					
試験体名	ント比	メント比	積混入	直径	高さ直	II V						
	(W/C)	(S/C)	率(V _f)	(φ)	径比	らみ	分割数					
	(%)	(%)	(vol.%)	(mm)	(h/ϕ)	(mm)						
				50		130	4					
R-DFRM40	40	40		100	3	280	8					
				150		430	10					
					2	80	4					
				50	3	130	4					
					4	180	6					
B		0.5		100	2	180	6					
R-DFRM50	50	65		100	3	280	8					
			3.0		4	380	10					
				150	2	280	8					
				150	3	430	10					
				50	4	580	12					
D DEDMCO	60	0.0		50		130	4					
K-DFRM60	00	90		150		280	8					
N_DEPM40	40	40		190	3	4.30	10					
N-DERMEO	<u>40</u>	40		100		200	0					
N-DERM60	60	00		100		200	0					
IN DI'NMOU	00	50										





て, 天然細骨材(N)を使用したDFRM(以下, N-DFRMと 略記)についても、併せて検討を行った。本研究で使用 した細骨材は、R{H相当の再生細骨材(最大骨材寸 法:2.5mm, 表乾密度:2.59g/cm³, 吸水率:2.59%)}およびN {砕砂(最大骨材寸法:2.5mm, 表乾密度:2.64g/cm3, 吸水 率:0.97%)と山砂(最大骨材寸法:1.2mm, 表乾密 度:2.64g/cm³,吸水率:1.46%)を混合}である。セメント は、普通ポルトランドセメント(密度:3.16g/cm3)を使用 し、R-DFRMおよびN-DFRMのW/Cは、40、50および 60%とした。繊維はPVA繊維(径:0.2mm,長さ:18mm,弾 性係数:27kN/mm²,引張強度:975N/mm²)を使用し、繊維 体積混入率(Vf)を3.0%とした。R-DFRMの試験体寸法 は、 φ を 50, 100 および 150 mm とし、 試験体高さ 直径比 (h/φ)を2, 3および4とした。なお, N-DFRMの試験体寸 法は、 φを100mm, h/φを3とした場合のみとした。打 込みは、hに応じて2、3または4層詰めとした。締固め は、各層、突き棒を用いて試験体の上面積約700mm²に1 回の割合で突き,ジッギングを行った。試験体本数は, 各要因において、アクリルバーを埋設した試験体(以 下、アクリルバー有り試験体と略記)を1体、アクリル バーを埋設していない試験体(以下,アクリルバー無し 試験体と略記)を6体とした。フレッシュ試験では、モル タルフロー試験および空気量試験を行った。一軸圧縮載 荷は,2000kN耐圧試験機を使用し,一軸圧縮試験時の 載荷盤の拘束による影響^{例えば、9)}を軽減するため、2枚の

テフロンシート(厚さ:0.1mm)の間にシリコンオイルを塗



布したものを鋼製載荷盤と試験体上下間に挿入して行っ た。一軸圧縮試験の概要を図-1に示す。計測項目は, 荷重、試験体中央部の縦・横ひずみ、載荷盤間変位およ びアクリルバーによる高さ方向各部位の内部ひずみ(ε_{li}) とした。各計測データは、データロガーを使用して取り 込んだ。アクリルバーは、表-1に示す長さおよび分割 数とし、図-2に示す溝を設けることにより、高さ方向 に分割した。そして、アクリルバーの各分割区間にひず みゲージを貼り付け,防水処理後,上下端面から10mm の隙間を設け、試験体中央部にアクリルバーを設置し、 ειiを測定できるようにした。試験体は打込み後2日で脱 型し、載荷試験時(材齢28日)まで標準養生した。なお、 試験体の打込み面は、載荷試験直前に研磨した。φ=50 および100mmの場合は、研磨機を用いて研磨し、φ =150mmの場合は、ガラス板に紙やすりを貼り付けたも のを用いて手作業で研磨した。

2.1 圧縮破壊エネルギーの評価方法

圧縮破壊エネルギー(G_{Fc})については、文献¹⁰⁾に示す手 法により評価した。図-3に、G_{Fc}の評価方法を示す。

まず、実験により得られた圧縮荷重(Pc)-載荷盤間変 位(δ_c)関係 {**図-3**(a) } を圧縮応力(σ_c) – 塑性変形(δ_c')関係



 $\{ \mathbf{Q} - 3 (b) \}$ に変換する。このとき、 $P_c - \delta_c$ 関係の最大荷 重 (P_{c0}) 時から初期剛性 (K_{c0}) を基に荷重0kNまでおろした 点 δ_{c0} を求め、その点を δ_c '=0mmとする。 σ_c は F_c となり、 $\sigma_c - \delta_c$ '関係の第1点が定まる。以降、圧縮荷重 P_{c1} 時で は、 K_{c0} を基に荷重0kNまでおろした点 δ_{c1} を求め、 δ_{c1} '= $\delta_{c1} - \delta_{c0}$ 、 σ_{c1} = P_{c1} /試験体断面積となり、結果として $\sigma_c - \delta_c$ '関係が得られる。なお、 $P_c - \delta_c$ 関係における P_{c0} ま での δ_c には、試験体中央部の縦ひずみより算出した値を 用いた。これは、テフロンシートによる影響(見かけの K_{c0} の低下)を取り除くためである。

次に、 $\sigma_c - \delta_c$ '関係から δ_c 'が3.0mmまでの面積 {図-3 (b)の着色部分}を求める。この面積が G_{Fc} である。

2.2 圧縮破壊領域長さの評価方法

本研究では、中村らの手法²⁾をベースとし、以下の手順で、R-DFRMおよびN-DFRMのL_Pを評価した⁷⁾。

1)実験より得られた各部位の $\sigma_c - \varepsilon_{ii}$ 関係を,局所化領域と除荷領域の $\sigma_c - \varepsilon_{ii}$ 関係に区別する。 F_c 以降,ひずみが増加する場合が局所化領域{図-4中の(A)},ひずみが減少する場合が除荷領域{図-4中の(D)}の $\sigma_c - \varepsilon_{ii}$ 関係である。なお筆者らは、図-4中の(B)および(C)のような場合, F_c 以降, F_c の30%時の ε_{ii} が, F_c 時の ε_{ii} より大きいもの{図-4中の(B)}を局所化領域,小さいもの{図-4中の(C)}を除荷領域の $\sigma_c - \varepsilon_{ii}$ 関係とした。

2)局所化領域と除荷領域に区別された $\sigma_c - \epsilon_{li}$ 関係をそれぞれ平均し、文献²⁾に示されている式(1)および(2)を用いて L_P を算出した。

$$\varepsilon_{av} = f \cdot \varepsilon + (1 - f)\varepsilon_u \tag{1}$$

$$L_P = h \cdot f \tag{2}$$

ここに、 ϵ_{av} : 平均ひずみ(試験体全長の平均縦ひずみ)、 ϵ :局所化領域のひずみ、 ϵ_{u} :除荷領域のひずみ、f:局所化領域の試験体全長に対する容積比(断面一定の場合、 L_{P}/h)であり、一定値に収束するとされる。

3. 結果と考察

- 3.1 各種材料特性
- (1) モルタルフロー

表-2に、R-DFRMおよびN-DFRMのモルタルフロー



等の材料特性を示す。また、写真-1に、R-DFRMおよびN-DFRMのモルタルフロー試験結果の一例を示す。

表-2によれば,R-DFRMおよびN-DFRMのモルタル フローは,182~203mmとなっており,W/Cおよび骨材 種類の相違に係わらず,材料分離を生じることはなかっ た(写真-1は,モルタルフロー試験結果の一例である が,全ての結果において材料分離無し)。

(2) 圧縮強度

図-5に、R-DFRM試験体(アクリルバー無し試験体)よ り得られた $F_c - \phi$ 関係を示す。なお、図-5(b)中には、 N-DFRM試験体(ϕ =100mm, h/ϕ =3)の結果も示してあ る。

まず、図 - 5(a) によれば、W/C=50% における R-DFRMのF_cは、 ϕ =50~100mmの範囲では不明瞭である が、 ϕ が50mmから150mmになると、h/ ϕ の相違に係わ らず、低下していることがわかる。 ϕ =150mmにおける R-DFRMのF_cは、 ϕ =50mmの場合と比較して、h/ ϕ =2で 4.22%、h/ ϕ =3で8.07%、h/ ϕ =4で9.52%低下している。

次に、図-5(b)によれば、 $h/\phi=3$ におけるR-DFRMの F_cは、 $\phi=50\sim100$ mmの範囲では不明瞭であるが、 ϕ が 50mmから150mmになると、W/Cの相違に係わらず、低 下していることがわかる。 $\phi=150$ mmにおけるR-DFRM のF_cは、 $\phi=50$ mmの場合と比較して、W/C=40%で



10.1%, W/C=50%で8.07%, W/C=60%で5.94%低下している。

以上、コンクリート同様¹¹⁾、R-DFRMにおいても、h/ ϕ およびW/Cの相違に係わらず、 ϕ の増加に伴いF_cが低 下する傾向(寸法効果)が確認できた。ただし、W/C=40% におけるR-DFRMの単位容積質量は、 ϕ の増加に伴い低 下しており(表-2参照)、今後、詳細に検討を行う必要 がある。

なお、同一W/C、 ϕ =100mm(h/ ϕ =3)とした場合、R-DFRMとN-DFRMのF_eは、概ね同程度となっており、既 報⁸⁾と同様に、高品質再生細骨材を使用した場合の DFRMのF_eは、天然細骨材を使用した場合と比較して、 大きな差がないことを確認できた。

(3) 圧縮破壊エネルギー

図ー6に、R-DFRM試験体(アクリルバー無し試験体)よ り得られた $G_{Fe} - \phi$ 関係を示す。なお、図ー6(b)中に は、N-DFRM試験体(ϕ =100mm, h/ϕ =3)の結果も示して ある。

まず、図-6(a) によれば、W/C=50% における R-DFRMのG_{Fc}は、h/ ϕ =2の場合、他のh/ ϕ と比較して、若 干、低くなっているが、同一 ϕ であれば、概ね同程度の 値となっており、h/ ϕ の相違に係わらず、 ϕ の増加に伴 い増大している。 ϕ =150mmにおけるR-DFRMのG_{Fc}は、 ϕ =50mmの場合と比較して、h/ ϕ =2で66.0%、h/ ϕ =3で 55.7%、h/ ϕ =4で56.5%増大している。

次に、図-6(b)によれば、 $h/\phi=3$ におけるR-DFRMの G_{Fc}は、W/Cの相違に係わらず、 ϕ の増加に伴い増大し ている。 $\phi=150$ mmにおけるR-DFRMのG_{Fc}は、 $\phi=50$ mm の場合と比較して、W/C=40%で43.2%、W/C=50%で 55.7%、W/C=60%で9.46%増大している。また、 ϕ の増 加に伴うG_{Fc}の増加割合は、W/Cの相違により異なって いる。

なお、同一W/C、 ϕ =100mm(h/ ϕ =3)とした場合、R-DFRMとN-DFRMのG_{Fe}は、W/C=50%では、概ね同程度 となっているが、W/C=40および60%では、R-DFRM<N -DFRMとなっている。既報⁸⁾においても、一部要因の G_{Fe}でR-DFRM(高品質再生細骨材を使用)<N-DFRMとな





写真-2 試験体破壊状況の一例

る場合が確認されている。骨材種類の相違がDFRMの G_{Fc}に及ぼす影響について、今後、詳細に検討を行う必 要がある。

(4) 圧縮破壊領域長さ

図-7に、R-DFRM試験体(アクリルバー有り試験体)よ り得られたL_P- ϕ 関係を示す。なお、図-7(b)中には、 N-DFRM試験体(ϕ =100mm, h/ ϕ =3)の結果も示してあ る。また、写真-2に、一軸圧縮試験後のアクリルバー 有り試験体(h/ ϕ =3)の破壊状況の一例を示す(左からR-DFRM50の ϕ =50mm試験体、R-DFRM40の ϕ =100mm試 験体、R-DFRM50の ϕ =100mm試験体、R-DFRM60の ϕ =100mm試験体、R-DFRM50の ϕ =150mm試験体であ る)。

まず、図 - 7(a) によれば、W/C=50%における R-DFRMのL_Pは、h/ ϕ の相違に係わらず、 ϕ の増加に伴い 増大している。また、R-DFRMのL_Pは、h/ ϕ の相違に係 わらず、同一 ϕ において、概ね、一定値(ϕ =50mmにお いて93~106mm、 ϕ =100mmにおいて152~169mm、 ϕ =150mmにおいて201~210mm)となっている。このこと から、 ϕ の増加に伴うL_Pの増大が、前掲、図-6(a)の傾 向(G_{Fe}が、 ϕ の増加に伴い増大する傾向)に影響を及ぼ していると考えられる。

次に、図-7(b)によれば、 $h/\phi=3$ におけるR-DFRMの Lpは、W/Cの相違に係わらず、 ϕ の増加に伴い増大して いる。 $\phi=150$ mmにおけるR-DFRMのLpは、 $\phi=50$ mmの



場合と比較して、W/C=40%で75.9%、W/C=50%で 90.5%、W/C=60%で140%増大している。また、 ϕ の増加に伴うL_Pの増加割合は、W/Cの相違により異なっている。これらのことと、前掲、図-6(b)の傾向(ϕ の増加に伴うG_{Fc}の増加割合が、W/Cの相違により異なること)から、 ϕ の相違によるL_Pの変動が、R-DFRMのG_{Fc}に及ぼす影響は、F_cレベルにより相違するものと考えられる。

以上, R-DFRMのL_Pは, h/ ϕ およびW/Cの相違に係わらず, Torsakら³⁾の指摘するコンクリートのL_Pと同様に ϕ に依存していることがわかった。

なお、同一W/C、 ϕ =100mm(h/ ϕ =3)とした場合、R-DFRMとN-DFRMのL_Pは、W/C=60%では、概ね同程度と なっているが、W/C=40および50%では、R-DFRM<N-DFRMとなっている。既報⁸⁾においても、一部要因のL_P でR-DFRM(高品質再生細骨材を使用)<N-DFRMとなる 場合が確認されている。骨材種類の相違がDFRMのL_Pに 及ぼす影響について、今後、詳細に検討を行う必要があ る。

3.2 圧縮破壊領域長さの定式化

本研究では、 F_e および ϕ の相違するR-DFRMの L_p に関して、文献¹⁾で提案されている式(3)をベースとし、定式化を試みた。

$$L_P = \frac{1300}{\sqrt{F_c}} \tag{3}$$

図-8に、 $h/\phi=3$ としたR-DFRM試験体(アクリルバー 有り試験体)より得られた $L_P-1/F_e^{0.5}$ 関係を直線近似結果 とともにに示す。

まず、図-8(a)によれば、 ϕ =50mmにおけるR-DFRM のL_Pは、 $1/F_c^{0.5}$ の増加に伴い増大する傾向にあり、L_P- $1/F_c^{0.5}$ 関係について、直線近似すると、式(4)が得られる。

$$L_P = \frac{618.46}{\sqrt{F_c}} \quad , \quad \varphi = 50mm \tag{4}$$

次に、図 - 8(b)によれば、 $\phi = 100$ mmにおける R-DFRMのL_Pは、 $1/F_c^{0.5}$ の増加に伴い増大する傾向にあ り、L_P- $1/F_c^{0.5}$ 関係について、直線近似すると、式(5)が



表-3 各式における実験値に対する近似誤差

	水セメント比	試験体寸法	実験値に対する近似誤差			
試験体名	(W/C)	直径(φ)	式(4)	式(5)	式(6)	式(8)
	(%)	(mm)	(%)	(%)	(%)	(%)
R-DFRM40	40		-8.65			-7.51
R-DFRM50	50	50	-3.13			-1.92
R-DFRM60	60		8.01			9.36
R-DFRM40	40			-0.765		-4.08
R-DFRM50	50	100		9.61		5.94
R-DFRM60	60			-5.54	V	-8.69
R-DFRM40	40				8.97	11.3
R-DFRM50	50	150	/		5.49	7.75
R-DFRM60	60		/	/	-7.83	-5.85

得られる。

$$L_P = \frac{1005.4}{\sqrt{F_c}} \quad , \quad \varphi = 100mm \tag{5}$$

さらに、図-8(c)によれば、 ϕ =150mmにおけるR-DFRMのL_pは、 $1/F_c^{0.5}$ の増加に伴い増大する傾向にあ り、L_p-1/F $_c^{0.5}$ 関係について、直線近似すると、式(6)が 得られる。

$$L_P = \frac{1230.3}{\sqrt{F_c}} \quad , \quad \varphi = 150mm \tag{6}$$

図-9に、h/ ϕ =3としたR-DFRM試験体(アクリルバー 有り試験体)より得られた $\alpha - \phi$ 関係を累乗近似結果とと もに示す。なお、 α は式(4)~(6)における分子の値であ る。R-DFRMの α は、 ϕ の増加に伴い増大する傾向にあ り、 $\alpha - \phi$ 関係について、累乗近似すると、式(7)が得ら れる。

$$\alpha = 52.407 \cdot \varphi^{0.63412} \tag{7}$$

以上より、 F_c および ϕ の相違がR-DFRMの L_P に及ぼす 影響を整理すると、式(8)が得られる。

$$L_P = \frac{52.407 \cdot \varphi^{0.63412}}{\sqrt{F_c}}, \ 50 \le \varphi \le 150 \ (mm)$$
 (8)

表-3に、 $h/\phi=3$ としたR-DFRM試験体(アクリルバー 有り試験体)より得られたL_Pと式(4)~(6)および(8)より得 られたL_Pの近似誤差を示す。また、図-10に、 $h/\phi=3$ と したR-DFRM試験体(アクリルバー有り試験体)より得ら れたL_P-F_c関係を示す。なお、図-10中の曲線は、式(4) ~(6)および(8)より得られたL_P-F_c関係である。

表-3によれば、R-DFRMのLpと式(4)~(6)および(8)より得られたLpの近似誤差は、式(4)~(6)で-8.65~



+9.61%,式(8)で-8.69~+11.3%となっている。式(4)~(6) におけるL_Pの近似誤差と,式(8)におけるL_Pの近似誤差 は,概ね,同程度となっており,R-DFRMのL_Pは,F_cお よび ϕ の相違に係わらず,式(8)により,概ね近似可能 である。

即ち,式(8)を用いることにより, $\phi=50\sim150$ mmの範囲において, F_c および ϕ の相違するR-DFRMのLpが推定できる。

4. まとめ

本研究の範囲において得られた知見を,以下にまとめ る。

- H相当の再生細骨材を使用した高靭性セメント複合 材料においても、コンクリート同様、試験体高さ直 径比および水セメント比の相違に係わらず、試験体 直径の増加に伴い圧縮強度が低下する。
- 2) H相当の再生細骨材を使用した高靭性セメント複合 材料の圧縮破壊エネルギーは、試験体高さ直径比お よび水セメント比の相違に係わらず、試験体直径の 増加に伴い増大する。
- 3) H相当の再生細骨材を使用した高靭性セメント複合 材料の圧縮破壊領域長さは、水セメント比および試 験体高さ直径比の相違に係わらず、試験体直径に依 存する。

4) 本研究で示した推定式を用いることにより,試験体 直径50~150mmの範囲において,圧縮強度および試 験体直径の相違するH相当の再生細骨材を使用した 高靱性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さが推定 できる。

参考文献

- Nakamura,H.,Higai,T.:Compressive Fracture Energy and Fracture ZoneLength of Concrete, Seminar on Post-Peak Behavior of RC Structures Subjected to Seismic Loads, p p.259-272, Oct.1999
- 2) 平井圭,中村光,檜貝勇:コンクリートの圧縮破壊 領域の推定に関する実験的研究,コンクリート工学 年次論文報告集, Vol.17, No.2, pp.339-344, 1995.6
- Torsak,L.,Watanabe,K.,Matsuo,M.,Niwa,J.:Experiment al Study on Parameters in Localization of Concrete Subjecte d to Compression, JSCE, No.669/V-50,pp.309-321, Feb.2 001
- 伊藤始,岩波光保,横田弘,岸添拓,石川靖晃,久 保全弘:短繊維補強コンクリートの圧縮破壊性状に 関する実験的研究,土木学会論文集E, Vol.62, N o.2, pp.341-355, 2006.5
- 5) 渡部憲,大岡督尚,白都滋:再生細骨材を用いた繊 維補強セメント複合材料の材料特性,コンクリート 工学,テクニカルレポート,Vol.44, No.3, pp.11-1 8, 2006.3
- 6) 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:高靱性セメント複合材料を知る・作る・使 う,高靱性セメント複合材料の性能評価と構造利用 研究委員会報告書,日本コンクリート工学協会,12 8pp.,2002.1
- 松木雄一郎,渡部憲,高橋龍市,田口皓也:高靱性 セメント複合材料の圧縮破壊領域長さ、コンクリー ト工学年次論文集, Vol.35, No.1, pp.349-354, 201 3.7
- 高橋龍市,渡部憲:再生細骨材を使用した高靱性セメント複合材料の圧縮破壊領域長さ、コンクリート 工学年次論文集,Vol.37,No.1,pp.337-342,2015
- RILEM TC 148-SSC:Report of the Round Robin Test car ried out by RILEM TC 148-SSC, Materials and Structure s/ Materiaux et Constructions, Vol.30, pp.195-209, May.1 997
- 渡部憲,大岡督尚,白井伸明,森泉和人:各種コン クリートの圧縮軟化挙動,コンクリート工学年次論 文集, Vol.22, No.2, pp.493-498, 2000.
- 塩屋俊幸,長谷川俊昭:コンクリート構造物の寸法 効果,コンクリート工学,Vol.30,No.8, pp.5-15,1 992.8