

## [53] 鋼纖維補強コンクリートの摩耗について

正会員 ○犬塚雅生 (北海道工業大学 工学部)

正会員 堀口敬 (北海道工業大学 工学部)

### 1. まえがき

近年、寒地の道路面や水路面の摩耗による損害が問題とされ、その抵抗性を向上させて、構造物の耐用年限を延長することが望まれている。また、損害を受けた部分を修復することも多い。いずれの場合も、コンクリートの薄層オーバーレイが可能であれば、その利点は多い。しかし、コンクリート単味では構造本体との一体性を保つ点で不安定となり、適当な補強手段を必要とする。鋼纖維補強コンクリート (SFR) とすることも、その解決方法の一案であり、材料としての力学的性質と摩耗性状に関する資料が必要である。

一方、摩耗現象は、すり磨きやひつかき等の形態によつて影響因子もその寄与率も常に変化する。また、時間経過によつて生ずる現象であるため、結果が安定して得られる実験方法についても議論が多い。現在、入手可能な SFR の摩耗についての資料は、対象とする構造物や状況について、その都度に計画されて得たものが多く、様々の研究成果を相互に比較することも難しい。

本報告では、簡便で実験装置が得やすいという理由で、ロサンゼルス摩耗試験機を取り上げ、その摩耗減重量を、ドラムの回転数を 500 毎に区切つて測定した。この試験に取り扱つた因子は、(1)鋼纖維混入量 (2)養生条件 (3)単位セメント量 の 3 因子とし、L<sub>16</sub> の直交表に割当てた配合の供試体を用いた。また、この一連の試験に対応させて、(1)曲げ強度試験 (2)圧縮強度試験 (3)衝撃試験 行わない、これら 4 シリーズの試験について分散分析を行ない、主効果の判定を行なうと共に、これらの試験シリーズ間の相関を求めた。なを、これらの試験は、同一の実験計画であるから、同一配合、同一養生の試料について、各シリーズの試験を行なつたものである。

### 2. 実験概要

因子及び水準については表 1 に示す。鋼纖維については、市販のカットワイヤー ( $\phi 0.6 \text{ mm}$ , 長さ 32 mm) を用いた。養生条件において、水中養生は 20°C で 28 日迄、冷凍養生は 14 日迄 20°C 気乾 (湿度 75%) の後 28 日迄 / 日サイクル (-20°C と 0°C) で冷凍をくり返す。

供試体の実験計画は各シリーズ同一であり、その配列と実験結果を表 2 に示す。全供試体の単位水量を 175 kg に保つた。この理由は、これ迄のスパイクタイヤによる SFR の摩耗試験で、単位セメント量と W/C とは大体同じ寄与率を持ち、前者がやゝ高いので、両者を 1 つの要因とするためである。

混和剤は、A-E 剂をセメント重量の 0.04% 混入した。

細骨材率は 60% に保つた。コンクリートの練り混ぜは強制練りミキサーを用い、投入順序は G-S-C-(W+A-E)-(S-F) とし、各投入毎に 1 分間 最後を 2 分間混合とした。鋼纖維は、ミキサー上で 20 mm フルイを通して落下させ分散を図つた。各シリーズの同一配合供試体は、同一バッチより製作した。試料の材令は 28 日とし、摩耗試験の第 1 区間 (0~500 回転) 以外は同一日に行つた。各シリーズの試験要領は次のようなものである。

#### 2.1 摩耗試験

摩耗試験は JIS A 1121 に準じ、粗骨材の代りに 3 個の立方供試体 (合計で約 2700 g r) をロサンゼルス摩耗試験機のドラムに入れ、鋼球を 6 個用いて 500 回転毎に計量を行なう。供試体は 75 × 75 × 400 mm の角柱供試体をダイヤモンドカッターで切断して成形した。従つて、供試体がすべて 20 mm フルイを通

表 1 因子及び水準

因子	水準 1	水準 2
鋼纖維混入量 F	0 %	1 %
養生環境 E	水中養生	冷凍養生
単位セメント量 C	350 kg	400 kg

過する時は、摩耗量 / . 00 となる。最終は 2500 回転とした。回転数の区間を 500 回にした理由は、毎回の摩耗率を 0.25 ~ 0.75 の範囲に収める区切りやすい回転数のためである。第 1 区間 (0 ~ 500 回) は 28 行ない（打設順序をランダマイズ）、1 週間遅れで第 2 区間、さらに 1 週間遅れで第 3 区間と続けた。この区間と区間の間、供試体を室内に保管したため約 20 g r の重量減を伴なつたので、毎区間で摩耗前後の重量を計量し摩耗率を算定したものである。

表 2. 実験計画及び結果

L16					摩耗試験					曲げ試験		圧縮試験		衝撃試験	
No.	F	E	C	初期重量	1	2	3	4	5	kg/m <sup>2</sup>	kg/m <sup>2</sup>	亀裂発生時	破壊時		
					0 ~500	501 ~1000	1001 ~1500	1501 ~2000	2001 ~2500						
1	1	1	1	2655.0	.300	.461	.453	.518s	.348s	42.3	318.7	2	3		
2	1	1	1	2679.5	.315	.485	.513	.594s	.856s	39.8	325.2	1	2		
3	1	1	2	2708.0	.298	.220	.289	.610	.692	43.5	376.9	1	2		
4	1	1	2	2706.5	.260	.237	.289	.464	.446s	43.6	349.2	1	2		
5	1	2	1	2620.5	.504	.793	.695s	(1.000)v		35.7	219.8	1	2		
6	1	2	1	2763.5	.374	.842s	(1.000)v			23.1	194.4	2	3		
7	1	2	2	2700.0	.345	.675s	(1.000)			38.0	243.7	1	2		
8	1	2	2	2672.5	.413	.749s	.757	.686	(1.000)	28.4	262.8	1	2		
9	2	1	1	2784.0	.275	.263	.526	.417	.335	52.1	396.9	5	47		
10	2	1	1	2757.0	.288	.229	.306	.336	.507	52.0	387.7	6	16		
11	2	1	2	2735.5	.227	.177	.394s	.381	.331	43.6	433.2	4	30		
12	2	1	2	2738.0	.196	.171	.288	.449	.417	52.8	453.8	4	21		
13	2	2	1	2667.0	.507	.868s	(1.000)v			34.8	253.3	8	20		
14	2	2	1	2773.0	.446	.850s	(1.000)v			35.9	268.9	3	16		
15	2	2	2	2816.0	.261	.400	.721	.527s	.519	33.0	297.9	4	20		
16	2	2	2	2777.0	.261	.621	.656s	(1.000)		43.1	317.3	3	24		

## 2.2 曲げ強度試験及び圧縮強度試験

前述の柱状供試体について、10 cm 間隔の 3 等分点載荷を行ない破壊時の曲げモーメントから強度を算定した。また、圧縮強度試験は、曲げ強度試験の終了した供試体を 75 × 75 mm の加圧板にはさんで行ない平均値を測定値とした。

## 2.3 衝撃試験

前述の柱状供試体をコンクリート床上に置いたフレームの上に単純支持の状態でセットし、上面中央にフローラスチック円筒をガイドとして直立させ、上辺 2 mm から鋼球（直径 4.6 mm, 重量 411.0 g r）を円筒中を通して繰り返し落下させた。肉眼による可視亀裂の発生時を処女亀裂発生衝撃回数とし、供試体が分離又は底辺を床に接触させた時を破壊回数として記録した（底辺に接触する迄、約 28 mm）。

## 3. 実験結果と考察

測定結果を試料番号について示すと表 2 のようである。摩耗試験における摩耗率を ( / . 000 ) と記入されたものは、その区間にドラム内の試料片がすべて 20 mm フルイを通過するように小さくなつてしまつたことを示す。これらの数字に付した記号は、s ( for split ) が割裂、v ( for vanish ) が粉体となつて消滅したことを示す。この表にみると、s や v の出現に伴ない実験結果が不安定となり、同一条件下的供試体にも差が大きくなる傾向がある。これらの結果を区間毎に分散分析すると表 3 のようである。第 3 区間以降では ( / . 000 ) が見られるので、数値の変動の契機や傾向を見ることにし、分散分析を第 3 区間迄示す。供試体は、最初の立方体から逐次丸味を帯びて粉体に近づくので、各区間の主たる摩耗メカニズムに差が生じる。

第1区間と第2区間との間における主効果のF値の変化は著しく、供試体の角の部分の破壊と球表面の摩耗とに差があることが窺われる。材令28日程度では養生環境の影響が強く、他の因子を支配することが見られ、水準の幅が過大であつたと思われる。試料状態をSFRCについて見ると、No. 9～No. 12ではSFが植毛された

ように残り、No. 13～No. 16では脱け落ち、SFの所が細孔として残る。

実験シリーズ毎にdf（自由度）の総計は15とし、F検定において判定を行ない、1%危険率、5%危険率で有意となつた時にそれぞれ\*\*\*及び\*を付す。

第1区間における摩耗率について有意因子の主効果グラフを描くと図1～2、第2区間にについて図3～6のようである。供試体の形状が角張つている段階では、単位セメント量の増加が、SFの耐摩耗機能を生起させていることが見られる。良好な養生条件で硬化したSFRCはSFを残してコンクリート部が脱落し、SFによる緩衝材料として機能することが観察された。試験結果が時間（回転数）によつて変化するため、測定の目的によつて回転数を限定しなければならない。第1区間では、ドラム内での試料の落下による影響が大きいように思われたが、衝撃試験よりも圧縮や曲げの試験に相関性の高い結果を得た。

表-3 摩耗率の分散分析表

因 子	d f	第1区間(500回転)			第2区間(501～1000回転)		
		m s ( $\times 10^4$ )	F 値	判定	m s ( $\times 10^4$ )	F 値	判定
F (SF量)	1	75.72	4.01		74.40	9.20	*
E (養生)	1	565.20	29.96	***	701.15	85.69	***
C (セメント)	1	349.62	18.53	***	191.19	23.40	***
F × E	1	0.41	0.02		12.71	1.56	
F × C	1	96.64	5.12	*	2.81	0.34	
E × C	1	81.67	4.33		2.81	0.34	
誤 差	9	18.87			8.17		

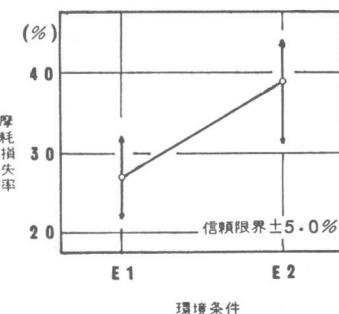


図-1 環境条件と摩耗損失率の効果グラフ

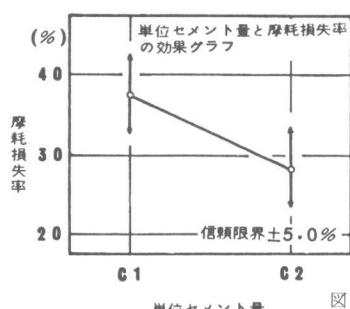
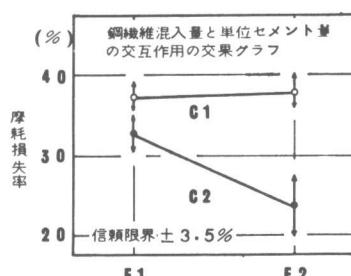


図-2 第1区間の有意因子グラフ



鋼繊維混入量

第2区間の主効果グラフ

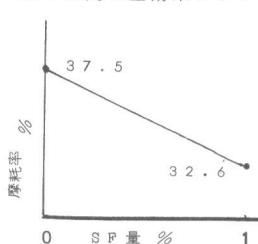


図3-1 鋼繊維の影響

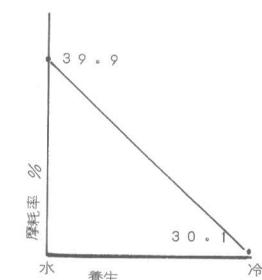


図4-1 養生環境の影響

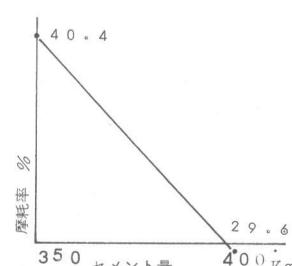


図5-1 単位セメント量

材料試験の有意検定については表4に示す。有意因子について主効果グラフを示めると図6~9のようである。それぞれのシリーズで、特有の有意因子を持ち、破壊メカニズムの相異を窺がわせる。

因子	df	曲げ強度試験			圧縮強度			衝撃試験(亀裂発生)			衝撃試験(破壊時)		
		ms	F value		ms	F value		ms	F value		ms	F value	
F	1	273.6	18.9	**	1696.0	33.6	**	45.6	36.3	**	1936.0	39.3	**
E	1	771.7	53.2	**	60469.	121.1	**				72.3	1.5	
C	1	34.3	2.4		8548.	17.1	**	5.1	4.0	*			
error		52.5	df=10		5990.	df=12		1.3	df=13		49.2	df=12	

第2区間の摩耗率と他の試験の相関は表5に示す。

摩耗率と圧縮強度に高い負の相関が見られる。ロサンゼルス試験のような、供試体に衝撃が加えられる摩耗も、測定値の有意因子は圧縮強度と同一になる。従つて、S F R C の摩耗抵抗の推定は、一軸圧縮強度によって可能であることが窺がえる。また、衝撃抵抗は他の性質との相関が低く、ほぼ独立的に S F 混入量で支配される。

#### 4. 結論

(1) 衝撃摩耗を受ける S F R C では養生の影響が大きく、若材令時の凍結融解が大きく摩耗抵抗を下げる傾向がある。

(2) S F R C の摩耗抵抗の主効果は圧縮強度により推定することができる。

(3) S F R C の摩耗シミュレーションは適当な前処理として一定回転数で摩耗させた後、ロサンゼルス試験の準用により安定した試験結果を得ることができる。

(4) S F R C の衝撃抵抗は、他の性質と異なる影響因子を持つようあり、同一ポテンシャルエネルギーの繰返し衝撃に対する抵抗値は S F 混入により飛躍的に改善される。

(5) 本実験の水準範囲内で圧縮強度と摩耗率との関係は図10のような直線関係にあるようである。

表4 材料試験の分散分析と因子の有意判定表

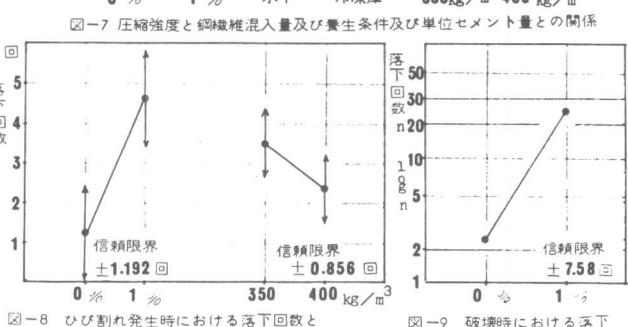
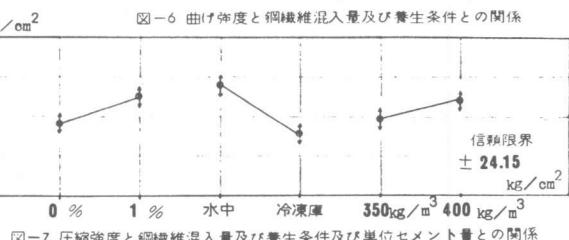
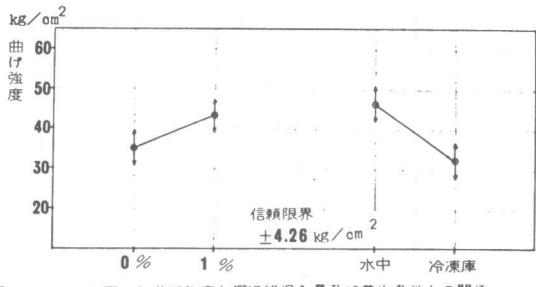
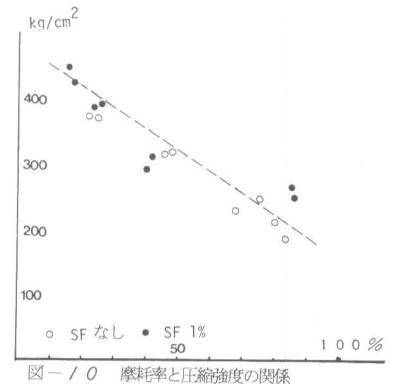


図-8 ひび割れ発生時における落下回数と鋼纖維混入量及び単位セメント量との関係



1) 犬塚他「鋼ファイバーコンクリートの諸性質について」土木学会

第3 / 回年次講演会講演概要集 第5部 8/1~8/2 昭和51年10月