U.D.C. 691.5

# 建築材料としての無機複合材料に関する研究

(その 9・粒子とせんいによる材料性能の強化と部材 の構造性能の関係・実験編)

正会員	岸	谷	孝	*
正会員	玉	居	孝	之**

1. 序

前報その8<sup>1</sup>では,粒子とせんいによる材料性能の強 化と部材の構造性能の関係を,曲げを受けるはりについ て解析し――粒子強化とせんい強化によりマトリックス の引張強度と付着強度が大きくなるので,はりのクラッ ク生長荷重と付着耐力を大きくすることが出来る。また マトリックスだけで負担出来るせん断耐力を増加させる ことが出来る。さらにマトリックスの圧縮における変形 性状が強化されるので,はりの変形性能が改善され破壊 するまでに吸収出来るエネルギーの量が大幅に増加す る。これらの強化特性はせんい強化においてすぐれてい る。――という結果を得た。本報ではこの解析結果を調 べるために行った実験について説明し,そこで考察され た結論を述べる。

#### **2**. 実験の方法

#### 2.1 供試体と試料詳細

表—1 に示すように普通ポルトランドセメントあるい は II 型無水石膏を結合材とし、粒子とせんいで強化した マトリックスと、前報その8に示した解析モデルと同じ 3 種類の金属骨組を組合わせた表—2 のような模型はり を作成した。模型はりは 5 cm (S タイプは 4 cm)×10 cm×80 cm の寸法で、各水準につき同一のものが 2 体 である。

マトリックスと金属骨組の別途供試体として、マトリ

ックスの圧縮と引張に φ10×20 cm シリンダー供試体, マトリックスと金属骨組の付着に (10 cm)<sup>3</sup> の ASTM 型供試体<sup>2)</sup>,金属骨組の引張試験片<sup>3)</sup>を模型 は りの打設 と共に作成し、模型はりに材齢と養生を合わせて試験を 行った。別途供試体は各 3 個で、付着供試体は水平配筋 のものである。使った試料の詳細を表一3 に示す。

2.2 混練打設と養生

マトリックスへせんいを入れる場合は、せんい以外の 材料を混練した後、手でせんいを少量ずつふりかけハン ドミキサーで十分に混練した。金属骨組を設置した型枠 への打設は、棒状バイブレーターを併用しながら行った が、表一4のスランプに示すようにガラスせんいの入っ たマトリックスは流動性が悪く、特にガラスせんい強化 セメントマトリックスでは、打設時の締め固めが十分に 行えず供試体に大きな空隙が多数発生した。打設後36 ~48時間で脱型し、20°C 65±5%RHの恒温恒湿室で 材齢28~34日まで養生した後試験を行った。

2.3 試験装置

はりの曲げ試験では図―1 に示す装置 を 用い 200 kg おきに荷重を止めてダイヤルゲージ DG 1~3 とコンタ クトゲージ CG 4 を読み取り,発生したキレツを供試 体表面に記録した。マトリックスの別途供試体による試 験では,図―2 のように圧縮の場合載荷初期の歪を供試 体対面上に張り付けた 2 枚のストレインゲージから読み

	マトリックス	基材				混水比	骨材 体積率	せんい 体積率
		結合材			せんい	GorC %	%	%
ペースト	石書ペースト	······································	í			40		
*** * 34/4	石膏軽量コンクリート			細、粗			36 49 48	
和上于59910	石膏軽量モルタル	∎型無水石膏 ╯	<sup>齊</sup> 人工軽量骨材	細		36		
	ガラスせんい強化石膏軽量モルタル				ガラスせんい			2
せんい強化	スチールせんい強化石膏軽量モルタル				スチールせんい			2
	PC 鋼せんい強化石膏軽量モルタル				PC 鋼せんい			1.5
ペースト	セメントペースト			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		40		
*** 7 24/1	セメントコンクリート		川砂,川砂,	FU	—		64	
粒子頭化	セメントモルタル	華通ポルト	۱۱۹۵۰ - ۲۱			50	44	
せんい強化	ガラスせんい強化セメントモルタル	ランドセメント			ガラスせんい			2
	スチールせんい強化セメントモルタル	1			スチールせんい		49	2
	PC 鋼せんい強化セメントモルタル				PC 鋼せんい			1.5

表-1 マトリックスの構成

\* 東京大学教授 工博

(昭和51年8月20日本稿受理・討論期限昭和53年3月末日)



#### **表—3** 試料詳細

結合材	石齊		Ⅱ型無水石膏0 社試製品 P = 2.9.3				
	セメント		普通ポルトランドセメント 0 社市販品 A = 3,15				
	入工軽量骨材	細骨材	M 社市販品 户 = 1.87 吸水量17.5% FM = 2.76				
	八工社並自初	粗骨材	M 社市販品 A = 1.50 吸水量18.3% FM = 6.41				
. 13.94	川砂	5 <sup>mm</sup>					
	川砂利	10 mm					
「見和剤」	凝結調節剤		硫酸カリ 11型無水石膏に対し1,5%				
	減水剤		s 社市販品 II型無水石膏に対し0.4%				
金属骨組	異形棒鋼		D 6 , D 10, D 13, D 16 : S D 30				
	ガラスせんい		N 社市販品 耐アルカリコーテイング 長さ25mm チョップドストランド E = 7×10 <sup>5k</sup> 分音 5= 16000 kg/cm <sup>2</sup>				
せんい	スチールせんい		S 社市販品 一辺05mm の長方形断面で長さ25mm 鋼板を裁断したもの B = 2.1×10 <sup>6k</sup> g/m				
	PC 鋼せんい		# 30ピアノ線を長さ25mm に切断したもの 直径 0.29mm $B = 2.1 \times 10^{64} g_{m}^{2} 0_{m} = 20000 \log (m^{2})^{2}$				

20<sup>1</sup> アムスラー曲け試験機 10<sup>1</sup> セット荷重速度20kg/geo タイヤルゲージ ロG2 コンタクトゲージCG4 ヴィヤル プージ DG1

図-1 曲げ試験装置

取り,最大荷重付近から破壊にいたるまでを変位計を用 いて XY レコーダーに記録した。引張りの場合はシリン ダー供試体を用いた割裂引張試験により<sup>4</sup>,また付着は 補強筋の引抜き試験により<sup>2)</sup> 強度を測定した。金属骨組の引張試験は金属材料引張試験 方法<sup>5)</sup>に基づいて行い,引張筋については対 面上に張り付けた2枚のストレインゲージで 引張荷重に対する歪度を測定した。

#### 3. 試験結果

3.1 別途供試体の試験結果

マトリックスと金属骨組の別途供試体によ

る試験の結果を表一4,5と図一3に示す。

3.2 模型はりの試験結果

<u>備</u> 4~9 に,曲げ試験後のはりを写真—1~36 に示す。

#### 4. 考 察

模型はりの曲げ性能について実験の結果と解析の結果 を、粒子とせんいによる材料性能の強化が部材の構造性 能に与える影響の項目ごとに比較し考察すると以下のよ うになる。なお今回の解析値は材料の性能を実験値に合 わせてモデル化してあるので、前報その8で示した解析 値と若干異っている。またマトリックスをガラスせんい で強化したはりのうち、打設成形が不良であったものは 構造性能を示す図の中で除いてある。

4.1 引張クラック

荷重に対するマトリックスの曲げ引張側の歪度の変曲 点・荷重に対するたわみの変曲点・視録による引張クラ ックの現れた荷重の測定値のうち,最も小さい荷重を引 張クラック生長の実験値に用い解析値と共に示すと図— 10 になる。実験結果はマトリックスを粒子やせんいで



写真-1 Yタイプ・石膏ペーストはり



**写真―2** Yタイプ・石膏軽量コンクリートはり



写真-3 Yタイプ・石膏軽量モルタルはり





写真-4 Yタイプ・ガラスせんい強化 石膏軽量モルタルはり



**写真-5** Yタイプ・スチールせんい強化 石膏軽量モルタルはり



写真-6 Yタイプ・PC鋼せんい強化 石膏軽量モルタルはり



写真-7 Yタイプ・セメントペースト はり



写真-8 Yタイプ・セメントコンクリ ートはり

> - 35 --NII-Electronic Library Service

マトリックス		スラ ンプ	比雷	ヤング 係数	<sub>強度</sub> kg/2		付着強 m <sup>-kg</sup> /_2
			cm 10		圧縮	引張 (異形	
	ペースト	21,6	1.6 5	1 1,6	297	1 8.6	48
石	軽量コンクリート	1 9.3	1,59	1 5.0	321	2 6.6	86
	軽量モルタル	1 5.2	1.70	1 5.6	355	2 8.7	77
脀	ガラスせんい強化軽量モルタル	2.6	1.67	1 2.3	272	2 9,2	98
	スチールせんい強化軽量モルタル	1 3.5	1.80	1 4.2	300	3 8.4	102
	PC 鋼せんい強化軽量モルタル	1 0.2	1.77	1 4,1	299	4 3.0	106
	ペースト	2 8.4	1.95	1 5.0	355	1 8.5	57
七	コンクリート	2 0.5	2.2 1	2 1.2	298	2 6.8	94
	モルタル	1 9.6	2.06	18,8	324	2 5.7	103
۱.	カラスせんい強化モルタル	0.0	2.07	15,8	171	3 0,2	42
	スチールせんい強化モルタル	16,3	2,1 9	1 8.0	315	47.5	125
	PC 鋼せんい強化モルタル	1 4.1	2.1 5	1 9,8	305	5 2,3	130

表-5 金属骨組の性能

金属骨組		有効断面積 cm <sup>2</sup>	降伏点 kg/cm <sup>2</sup>	引張強度 <sup>kg</sup> /cm <sup>2</sup>	伸 %	ヤング係数 10 <sup>6 kg</sup> /cm <sup>2</sup>	
	D 10	0,625	4290	6320	9.7	2,03	
異形棒鋼	D 6	0.249	4420	7350	6.9		
	D 13	1.23	4210	6410	9.3		
	D 16	1.8 3	4070	6090	8.9	2,0 4	









写真-9 Yタイプ・セメントモルタル はり

**写真-10** Yタイプ・ガラスせんい強化 セメントモルタルはり

写真—11 Yタイプ・スチールせんい強 化セメントモルタルはり





図-5 Yタイプ・セメントマトリックスはりの荷重一たわみ



写真-12 Yタイプ・PC鋼せんい強化 セメントモルタルはり



写真-13 Cタイプ・石膏ペーストはり



写真-14 Cタイプ・石膏軽量コンクリ ートはり



**写真--15** Cタイプ・石膏軽量モルタル はり



写真-16 Cタイプ・ガラスせんい強化 石膏軽量モルタルはり 荷重 4 ├P

3

2

1

ton



**写真―17** Cタイプ・スチールせんい強 化石膏軽量モルタルはり



写真-18 Cタイプ・PC鋼せんい強化 石膏軽量モルタルはり

石畜マトリックス

… ペースト

-- 軽量モルタル

軽量コンクリート

たわみる

じタイプ ………

٦Þ

ŦΖ

k



写真―19 Cタイプ・セメントペースト はり



ートはり



写真-21 Cタイプ・セメントモルタル はり



写真-22 Cタイプ・ガラスせんい強化 セメントモルタルはり



写真-23 Cタイプ・スチールせんい強 化セメントモルタルはり



写真-24 Cタイプ・PC鋼せんい強化 セメントモルタルはり





図-7 Cタイプ・セメントマトリックスはりの荷重-たわみ

- **37** --NII-Electronic Library Service





写真-25 Sタイプ・石膏ペーストはり

**写真-26** Sタイプ・石膏軽量コンクリ ートはり



**写真-27** Sタイプ・石膏軽量モルタル はり







**写真-28** Sタイプ・ガラスせんい強化 石膏軽量モルタルはり



**写真―29** Sタイプ・スチールせんい強 化石膏軽量モルタルはり



**写真-30** Sタイプ・PC鋼せんい強化 石膏軽量モルタルはり



はり



与具-32 Sタイフ・セメントコングリ ートはり



セメントモルタルはり

写真-33 Sタイプ・セメントモルタル はり



図―10 クラック生長荷重



7049-1 R:: 920 7049-2 R:: 2.97

写真-35 Sタイプ・スチールせんい強 化セメントモルタルはり



写真-36 Sタイプ・PC鋼せんい強化 セメントモルタリはり

強化することによって,引張クラック生長荷重 を大きく出来るという解析の結果を裏付けてい る。なおセメントペーストのはりでは無載荷の 状態ですでに乾燥収縮クラックが多数発生して おり,クラック生長は載荷開始ということにな る。

4.2 せん断補強

マトリックスの引張クラックが生長した後, 荷重とたわみの関係が線形から大きくずれる荷 重を耐力と考え、マトリックスの引張側の歪度 とせん断クラックの発生より耐力のモードを定 めると図―11 になる。この図は実験値を実線 で,スターラップが有効に働いた場合の解析値 を破線で,マトリックスだけの解析値を点線で 表わしている。スターラップの無いSタイプの はりについて見ると,マトリックスがペースト のはりに比べ粒子強化したはりでは倍近くに, せんい強化したはりでは 3~4 倍にせん断耐力 が大きくなっており, 粒子強化とせんい強化に よりマトリックスのせん断耐力が改善されると いう解析の結果を裏付けている。このことはY タイプと C タイプのはりにおいて も表 われて おり,スターラップの間隔が 10 cm ではりせ いの 10 cm に対して大きすぎたためにスター ラップが有効に働かなかったためと考えられる が, Y タイプのペーストマトリックスのはり と C タイプのペーストおよび粒子強化のマト リックスのはりではせん断によって耐力が左右 され、粒子強化とせんい強化のマトリックスの Y タイプのはりと, せんい強化のマトリック スの C タイプのはりより小さな耐力を示して いる。

- 39 -

以上のような耐力の場合と同じことが図―12 に示す 最大荷重にも表われており、マトリックスを粒子強化あ るいはせんい強化することが、はりのせん断補強になり 最大荷重を増加させている。



0

PC鋼せんい

図-13 剛

ペースト

性

コンクリ

モルタル

ガラスせんい

スチールせんい

P C 鋼

せんい

4.3 剛 性

図-13 は Y タイプのはりの剛性についてマトリック スの引張側を無視した断面の解析値と,耐力における実 験値と,引張筋の長期許容応力度を 1600 kg/cm<sup>2</sup> とした

長期許容荷重 800 kg における実験値を示した ものである。Y タイプは鉄筋量の多い断面を しているので ( $P_c=2.5\%$ ,  $P_t=1.25\%$ ),マト リックスの引張側を無視した剛性の解析値は, マトリックスの弾性係数が多少異ってもほとん ど差はない。一方実験値は,粒子やせんいでマ トリックスを強化したはりの剛性が大きく,特 にせんい強化したはりにおいて著しいことを示 している。これは,せんいでマトリックスを強 化すると引張クラックが生長した後もせんいだ けで引張応力を負担するので,断面の引張側で 働くマトリックスがはりの全長にわたって増え るためと考えられる。

せんい強化されたマトリックスがはりの引張 側で応力を負担していることは、図—11 と 12 のせんい強化したマトリックスをもつ Y タイ プのはりの耐力と最大荷重が、マトリックスの 引張側を無視した解析値よりかなり大きいこと にも表われており、また既報その5<sup>00</sup>のせんい 強化に関する研究で述べたように、せんい強化 セメントや石膏がマトリックスのクラックが生 長し引張歪が大きくなった後も、せんいだけで さらに大きな引張応力を負担していることから も確かな事実と考えられる。

4.4 吸収エネルギー





ペーン クリ

モルタル

ガラス せんい

スチール

せんい

とたわみの関係から,はりが破壊するまでに吸収するエ ネルギーを荷重たわみ曲線が作る面積で求めると図―14 になる。セメントペーストマトリックスの2本のはりと 石膏ペーストマトリックスの1本のはりは,引張筋の降 伏前にマトリックスのせん断で破壊しているため,引張 筋が降伏する場合より吸収エネルギーが小さく出ている ことを考慮する必要があるが,実験の結果は,粒子とせ んいでマトリックスを強化するとマトリックスの圧縮に おける変形性状が改善されるため,はりが破壊するまで に吸収するエネルギーが大きくなるという解析の結果を 裏付けている。特にせんい強化は,はりの変形性能の向 上にすばらしい効果を示している。

吸収エネルギーの解析値は,実験値に比べてかなり小 さく出ているが,これはマトリックスの圧縮試験を荷重 制御のアムスラー試験機で行ったため,マトリックスの 圧縮における変形能力を過少に評価したことが影響した ものと考えられる。

#### 5. 実験の結果に関する結論

粒子強化とせんい強化によるマトリックスの引張強度 と圧縮における変形能力の向上という材料性能の強化 が,はりのクラック生長荷重・せん断耐力・破壊するま での吸収エネルギーの改善という構造性能の強化につな がり,これらは特にせんい強化においてすぐれていると いう解析の結果を実験の結果は裏付けている。 また前報その8<sup>11</sup>の解析の結果には表われていないが, 実験の結果ではマトリックスを粒子とせんいで強化する ことにより,剛性の改善されることが示されている。な お付着破壊については本報に示した実験の結果から判断 することは出来ず,これについては続報の金属骨組強化 の所でふれる。

### 6. む す び

粒子とせんいによるマトリックスの材料性能の強化に より部材の構造性能が改善されることを,曲げを受ける はりについて明らかにした。特にマトリックスをせんい 強化することは,はりのせん断耐力と強靭性を高めるの にきわめて効果が大きいという知見が得られ,鉄筋コン クリートによる柱や耐震壁の構造性能を改善するため に、マトリックスをせんい強化する方法は興味ある研究 課題と考えられる。

#### 献

- 岸谷,平居 日本建築学会論文報告集第 261 号 昭和 52 年 11 月
- ASTM C 234 鉄筋のボンドによるコンクリートの比較試 験方法
- 3) JIS Z 2201 金属材料引張試験片
- 4) JIS A 1113 コンクリートの引張試験方法

文

- 5) JIS Z 2211 金属材料引張試験方法
- 6) 岸谷,平居 日本建築学会論文報告集第 258 号昭和 52 年 8 月

### SYNOPSIS

U.D.C. 691.5

## STUDY ON INORGANIC COMPOSITE MATERIALS AS BUILDING MATERIALS

# (Part 9 Relations between Improved Properties of Particle or Fiber Reinforced Materices and Structural Performance of Members; Experimental Study)

### by Dr. KOICHI KISHITANI, Prof. of Tokyo Univ. Dr. TAKA-YUKI HIRAI, Lecturer of Oita Inst. of Tech. Members of A.I.J.

This paper is to follow the provious part 8 in which the relations between the improved properties of particle or fiber reinforced matrices and the structural performances of members was theoretically studied. In this paper the experimental study to examine the theoretical results shown in the previous part 8 are reported and concluded as follows.

The experimental study support the theoretical analysis that as a result of the advanced properties of the particle or fiber reinforced matrices on the tensile strength and the toughness in compression, the performances of the beam are improved on the crack initiation load, the shearing strength and the absorbing energy until fracture. These results are particular concerning with the fiber reinforcement of the matrix. While it is not indicated in the results of the theoretical analysis the experimental results shows the rigidity of the beam is improved by the fiber reinforcement of the matrix.