

論 論 記 載 告 白

精選小銃弾の衝撃によるセメントモルタル及びコンクリートの破壊状況に関する補遺

小銃弾の衝撃によるセメントモルタル及び コンクリートの破壊状況に関する補遺

会員 工學博士 福 田 武 雄*

Supplementary Notes on the Breakage of Cement Mortar and
Concrete due to the Impact of Rifle Bullets

By Takeo Fukuda, Dr. Eng., Member.

要 意

本文は、前に發表した小銃弾の衝撃に依つて生ずるセメントモルタル及びコンクリートの破壊に關する實驗的研究の報告の續報であり、且つ其の最後の報告である。本報告で取扱つた問題は、材齡1~7日の硬化初期に於けるセメントモルタル及びコンクリートの破壊状況と材齡または壓縮強さとの關係、タイルを貼付けたコンクリートに於けるタイル及びコンクリートの破壊状況、鐵筋を配置したセメントモルタル及びコンクリートに於ける鐵筋の影響及び效果である。之等の實驗の結果の大要は本文最後の“要摺”に記載して置いたから、重複を避けて茲には省略する。

1. 緒 言

はゞに小銃弾の衝撃によるセメントモルタル及びコンクリートの破壊状況に關する實驗の結果を知る。本報告は其の補遺であるが、この特殊な問題に就て行つた實驗の結果の報告である。先づ材齡1ヶ月及びコンクリートに就て、材齡に依つて銃弾の侵徹又は破壊部分が如何に變化するか、セメント如何なる影響を及ぼすか、或はまた此のやうな初期のものに於ける縮縫強さと破壊状況との關係等コンクリートの表面にタイルを貼付た場合のタイル及びコンクリートの破壊状況を實驗し、最後に格子状した供試體に就て、鐵筋の有無、鐵筋の大きさ、間隔、被り等の影響を實驗した。實驗の方法、供試體等に記載したものは同様である。火薬の量は十粒で3.15gである。銃弾射撃方向は供試體の面積に沿ったものを同様である。火薬の量は十粒で3.15gである。銃弾射撃方向は供試體の面

積の問題、或はまた一般にモルタル及びコンクリートの衝撃に対する強さ、または其の試験方法等多くの興味ある問題が残されて居るが、此等は後日の機會に譲り、茲に不完全なり本報告を以て“セメントモルタル及びコンクリートの實驗的研究”的報告を終ることにし、此の機會に於て本研究會へられた日本學術振興會に重ねて謝意を表するものである。

2. 材齡1~7日のセメントモルタル

1) 地 説

實驗の主なる目的は、材齡の變化に依つて侵徹が如何に變化するか、モルタル製作後幾日位經過する

東京帝國大學助教授

* 本誌第21卷第6號、第8號。

の衝撃に對して充分に抵抗し得るか、或は普通のポルトランドセメントとペロセメントとの差、前の實驗では明かでなかつたが、材齡 7 日以前ではどんなであらうか等を調べることである。

供試體の諸元は第 1 表に示す通りであつて、普通のポルトランドセメント及びペロセメントに就きすべて同數の供試體を作製した。試験材齡は、實驗の都合と日曜日を避ける爲に、1, 3, 5 及び 7 日の隔日にし、各種類、各材齡に就て 1 個づつの供試體を作製した。各材齡

に對して 3 個づつの供試體を用意したかつたが、そらすると一練のコンクリート量が多くなり、著者が利用し得る設備では困難であつたので止むを得なかつた次第である。

材齡 1 日のものは鉛枠を取外して直ちに實驗に供したが、其他の材齡のものは水槽中で養生した。材齡 1 日のもの及び配合比 1:3 の材齡 3 日のものでは、300×250 mm の面に向つて射撃した。即ち銃弾進行方向の供試體の厚さは、此の場合には 300 mm になる。其他のものではすべて 300×300 mm の面に向つて射撃した。従つて此の場合の銃弾進行方向の供試體の厚さは第 1 表に示した厚さに等しい。併し普通セメントを使用した 1:1 モルタルの材齡 3 日のものでは、300×300 mm の面及び之に直角なる 300×200 mm の面に射撃し、更に材齡 1 日に於て既に實驗済のものの 300×300 mm の面を射撃した。此の最後の結果は第 2 表の中に括弧を付して示した。各材齡に於ける圧縮強さは 1 邊 7 cm の立方體供試體各 3 個の平均値をとつた。

附圖寫真 1~24 は、供試體の破壊状況を示し、第 2 表は實驗の結果を集録したものである。 p は侵徹の深さ、 a と b は表面の破壊部分の平均直徑と深さである。第 2 表の數値から、材齡と侵徹及び表面の破壊部分の大きさとの關係を圖示すると、第 1~6 圖の如くなる。實驗前にも少し一樣な結果を得ることを豫期して居たが、前述の如く各材齡に就て唯 1 個づつの供試體に依つて實驗したためか、實際には可成り不揃い結果になり、明確なる數量的結論を導き得なかつたのは遺憾であるが、以下の諸項は事實として之を指摘することが出来る。

(2) 一般の破壊状況

一般に材齡 3 日或は 5 日のものは、その破壊状況に於て、また銃弾の衝撃に抵抗する

第 1 表 供試體の種類

配 合 容 積 比	水セメント 重 量 比	各材齡に於ける厚さ (mm)			
		1 日	3 日	5 日	7 日
1:1	0.50	250	200	150	150
1:3	0.70	250	250	200	200
1:6	1.00	250	250	200	200

第 2 表 材齡 1~7 日のモルタル

セメント 下	配合 比	w/c	材 齡	圧縮強さ kg/cm ²	厚 さ mm	p mm	a mm	b mm	備 考
普 通	1:1	0.50	1	35.9	300	122	32	10	
					300	100	55	12	
					(250)	(88)	(36)	(7)	空氣中養生
					200	質地	45	9	
セ メント	1:3	0.70	5	23.23	150	33	70	15	
			7	29.11	150	51	50	15	
			1	17.3	300	132	36	14	
メ ン ト	1:6	1.00	3	52.4	300	104	30	9	
			5	87.8	200	108	27	7	
			7	104.1	200	111	30	8	
ベ ト ン	1:1	0.50	1	4.4	300	125	?	?	破碎
			3	16.9	250	165	34	11	
			5	22.3	200	145	26	8	裏面崩壊
			7	28.0	200	145	29	10	裏面破壊
セ メント	1:3	0.70	1	27.8	300	141	35	11	
			3	27.3	300	129	31	11	
			5	155.5	200	80	110	17	
			7	177.4	200	56	135	24	
メ ン ト	1:6	1.00	1	8.7	300	107	120	30	
			3	29.1	250	147	28	9	
			5	45.1	200	165	28	10	裏面破壊
			7	45.7	200	98	34	11	裏面剥離なし

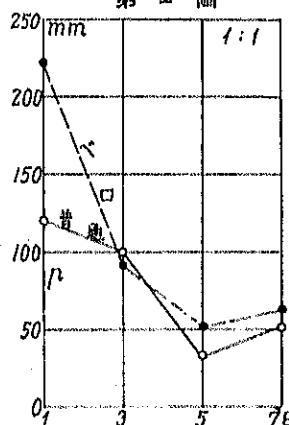
上に於て、材齢 7 日又は大以上のものと性質的には略々同様であるが、材齢 1 日のものの破壊状況は、後に詳説するやうに、之と可成り相違して居る。

材齢 1 日に於ては、假令その厚さが 300 mm あつても、鉢頭は容易に之を貫通するものと豫想して居たが、實際には貫通せず、ベロセメントの 1:1 モルタルに於ける侵徹が 222 mm であつた他はすべて 150 mm 以下の侵徹であつて、之から推測すると、材齢 1 日に於ても 250 mm 以上の厚さならば充分に鉢頭の貫通を防ぎ得るものと考へられる。

(3) 1:1 モルタル

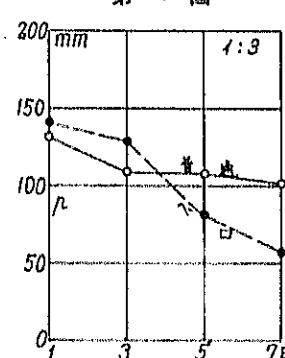
材齢 1~7 日の 1:1 モルタルに於ては、その硬化に伴つて侵徹は急激に小になり、之と反対に表面の破壊部分が著しく大になる。この變化は普通セメントを使用せるものよりもベロセメントを使用せるものに於て著しい。

第 1 圖

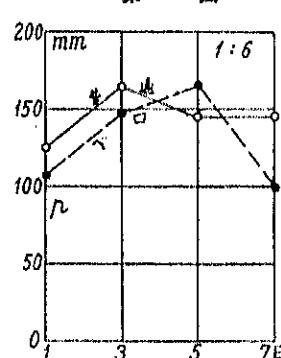


第 1, 2, 3 圖 材齢 1~7 日のモルタルに於ける侵徹

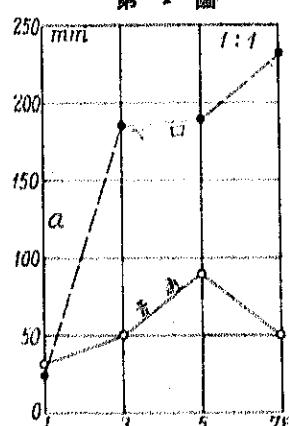
第 2 圖



第 3 圖



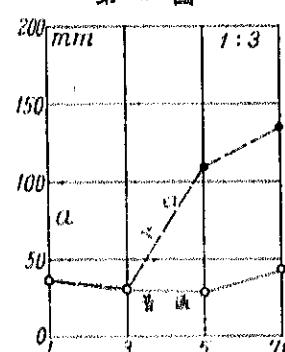
第 4 圖



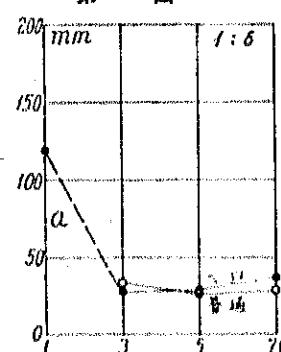
第 4, 5, 6 圖 材齢 1~7 日のモルタルに於ける

表面破壊部分の直徑

第 5 圖



第 6 圖



ベロセメントと普通セメントとの差は、侵徹に於ては一般に認められない。また表面の破壊部分に於ては、材齢 1 日では両セメントの間に差はないが、材齢 3 日以上のものでは、ベロセメントを使用したものは著しく大なる表面の破壊部分を示した。普通セメントを使用したものは、材齢 5 日になると可成り充分に硬化し、材齢 7 日に於けると略々同様の破壊状況を呈し、ベロセメントを使用したものでは、既に材齢 3 日にして材齢 7 日と同様の破壊状況を示した。

充分に硬化した 1:1 モルタルでは、前報告で述べた通り、侵徹が 50~60 mm であつて、表面が大きく破壊されるのであるが(写真 5, 8, 12 参照)、材齢 1 日のものでは之と異り、侵徹が相當に深く、之に反して表面の破壊部分は極めて小さく約 30 mm 位の直徑に過ぎない。之は恰も充分に硬化した 1:3 又は 1:6 モルタルの破壊状況に類似する(写真 1, 2 参照)。

(4) 1:3 モルタル

普通セメントを使用した 1:3 モルタルでは、侵徹も表面の破壊部分も材齢に依つては殆んど變化しない。たゞ侵徹が多少浅くなる傾向が見られる位である。然しへロセメントを使用した 1:3 モルタルでは、材齢に伴つて侵徹が深くなり、表面の破壊が大きくなる。その變化は材齢 3 日と 5 日との間に於て著しい。また之等の変化の程度は 1:1 モルタルに於ける程著しくはない。

普通セメントとベロセメントとの差は、侵徹に於ては殆んど見られないが、材齢 5 日及び 7 日に於ける表面の破壊は、ベロセメントを使用したものの方が著しく大であった。

(5) 1:6 モルタル

材齢 1 日の 1:6 モルタルは、壓縮強さが 10 kg/cm^2 にも満たず甚だ脆弱なものであつて、從つて銃弾はその 300 mm の厚さを容易に貫通するものと豫想して居たが、實際には 125 又は 107 mm の侵徹であつて、材齢 3 日以後のものより却つて浅かつた。また前実験の結果、壓縮強さが大きい程表面が大きく破壊される一般的傾向がわかつて居たので、此の場合には表面の破壊は極めて小さいだらうと豫想して居たが、實際には外れの大きな破壊が見られた。

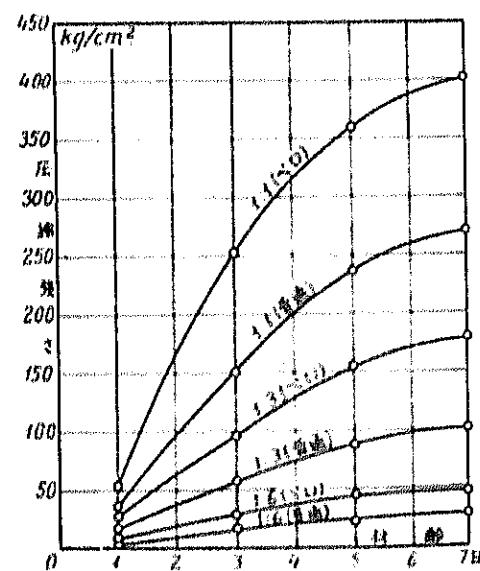
材齢 1 日の 1:6 モルタルに於ける最も特異な現象は、附圖写真 19, 22 の如く、銃弾の侵徹に依つて穿たれた孔が甚だ大きいことである。今までの例では、孔の直徑はすべて 7 mm 程度であったのに、此の場合には兩例とも 26 mm の直徑があつた。

(6) 壓縮強さ及び之と破壊状況との關係

本実験の主要なる目的ではないが、材齢と壓縮強さとの關係を示すと第 7 圖の如く可成り規則的な曲線が得られ、此の期間に於ては材齢に伴つて壓縮強さが急激に増大すること、普通セメントよりもベロセメントの方が著しく大なる壓縮強さを與へることが看取せられる。

前報告でも述べた通り、壓縮強さと破壊状況との間には何等直接的の關係は存在しない。それは普通の靜的壓縮試験の場合と本実験の如く供試體の一小部分に衝撃が作用する場合とで、その破壊の機構が全然別個のものであるからである。若し此の兩者の間に何等かの關係があるものとすれば、それは間接的の見掛上のものに過ぎない。極端な例としてベロセメントのモルタルで材齢 1 日の結果を比較すると、壓縮強さが最大(63.4 kg/cm^2)である 1:1 モルタルに於ける侵徹が 222 mm の最大値を示し、之に反して壓縮強さが僅かに 8.7 kg/cm^2 しかない 1:6 モルタルに於ける侵徹が 107 mm で最小であつた。

第 7 圖 材齢 1~7 日に於ける
モルタルの壓縮強さ



3. 材齢 1~7 日のコンクリート

(1) 総 説

此の実験に供したコンクリートの種類は第3表に示した8種であつて、試験材齢は、モルタルに於けると同様に、1, 3, 5 及び 7 日の陽日とした。供試體の厚さはすべて材齢1日のものは 250 mm, 3日のものは 200 mm, 5日と 7日のものは 150 mm とした。供試體は各材齢に就て 1 個づつ製作したが、壓縮強さの試験には圓柱形の供試體各 3 個を用意した。養生はすべて水中養生である。

配合比 1:1:1 の材齢 1, 3, 7 日のもの及び配合比 1:1:2 のものは、その両面を射撃したが、其他のものはただその片面を射撃しただけである。両面を射撃したものではその平均の結果を第3表に記入した。

第3表は實験結果を集録したものである。 a は表面の破壊部分の平均直徑、 p は侵徹の深さである。 V は $\pi p a^2 / 12$ から算出した破壊容積である。之は必ずしも眞の破壊容積を示すものではないが、然し銃弾の衝撃に依つ

第3表 材齢 1~7 日のコンクリート

配合比	セメント モルタル 比	材 齢	普通セメント				ベロセメント			
			直破強さ kg/cm ²	a cm	p cm	V cm^3	直破強さ kg/cm ²	a cm	p cm	V cm^3
1:1:1	0.35	1	105	12.7	6.15	262	144	12.3	5.10	200
		3	239	15.1	4.95	297	328	12.8	4.75	202
		5	283	14.7	4.60	260	375	13.3	4.40	209
		7	319	15.0	4.35	264	398	13.3	4.15	193
1:1:2	0.40	1	90	11.7	5.95	212	127	14.0	5.70	303
		3	229	13.0	5.50	246	280	15.3	5.30	327
		5	270	13.7	5.25	272	335	13.3	4.45	203
		7	283	10.4	4.20	122	365	12.6	4.30	179
1:2:4	0.60	1	46	13.3	2.0	324	26	15.2	9.9	573
		3	63	14.3	5.9	316	101	13.9	4.9	230
		5	90	12.7	5.9	249	144	13.5	5.0	238
		7	113	12.5	5.3	216	163	14.0	4.6	236
1:3:6	0.80	1	5.0	?	8.6	?	9.7	20.0	7.1	794*
		3	23.3	14.0	6.2	318	36.0	16.0	7.3	490
		5	35.0	16.5	6.6	470†	50.3	16.0	6.4	429†
		7	43.7	14.0	6.9	359†	57.0	12.1	6.3	241

* : 破壊、† : 表面破裂

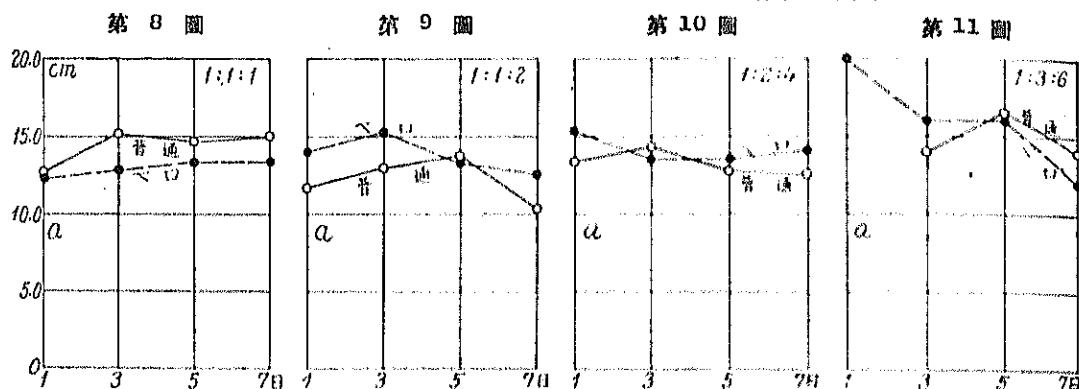
で生じた破壊の大小を比較する上に於て、一つの基準數値とあへることが出来る。附圖寫真 25~42 に示すものは供試體の破壊状況である。

(2) 材齢と破壊状況との關係

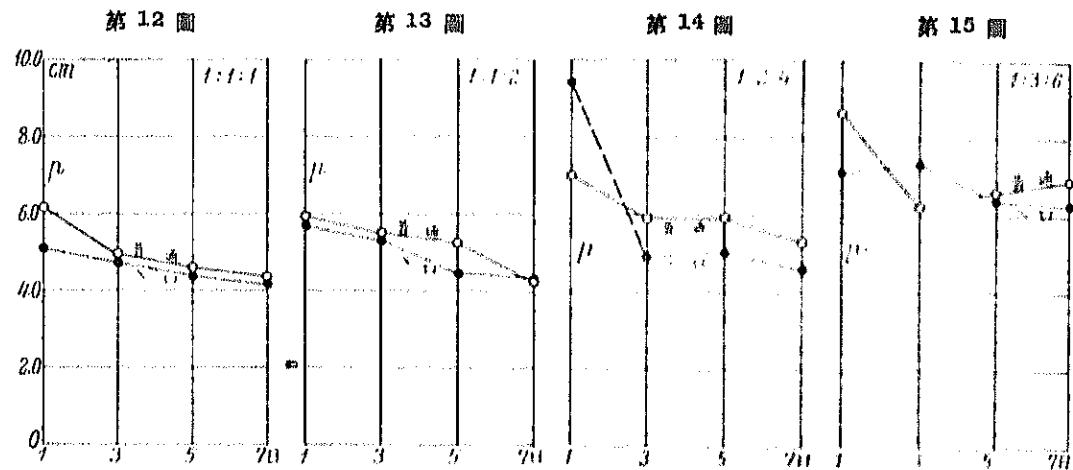
第3表の結果から、 a , p 又は V と材齢との關係を圖示すると第8~19圖の如くになる。

先づ第一に指摘しなければならないのは、 a , p 及 V 等が材齢に依つては大して變化しないことである。またその破壊の性質は機械に於ても、充分に硬化したものと大差がないことである。コンクリート中の砂利及び砂の性質は材齢に依つては變化しないか、コンクリートの性質が材齢に依つて變化するのはその中に含まれるセメントの硬化に基因するものである。従つて上記の如く小銃弾の衝撃に依るコンクリートの破壊状況が材齢に依つては大して變化しないと言ふことは、之に對してセメントの影響が第二義的のものであり、主として砂利及び砂が重要な要素であることを物語るものである。

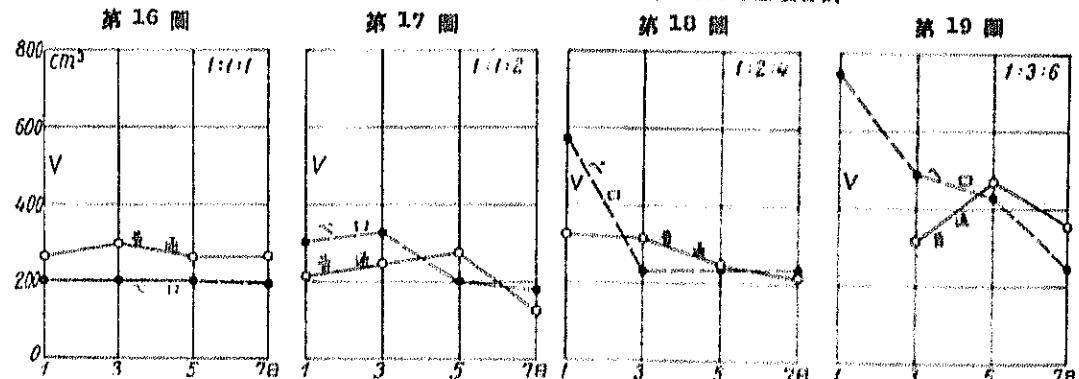
第8~11圖 材齡1~7日のコンクリートに於ける表面破壊部分の直徑



第12~15圖 材齡1~7日のコンクリートに於ける機微



第16~19圖 材齡1~7日のコンクリートに於ける破壊容積



斯くの如く材齡に依る破壊状況の變化は豫期した程のものではなかったが、勿論多少の變化は認められた。

表面の破壊部分は、第8~11圖に示すやうに、配合比1:1:1では材齡に伴つて大きくなり、配合比1:3:6では之と反対に材齡に伴つて漸減する傾向が見られたが、配合比1:1:2及び1:2:4ではその差は明瞭でない。

便値は材齢に依つて一般に漸くなる。計算上の破壊容積 V' は、配合比 1:1:1 では材齢に依つては殆んど變化しないが、其他のものでは多少小さくなつた。

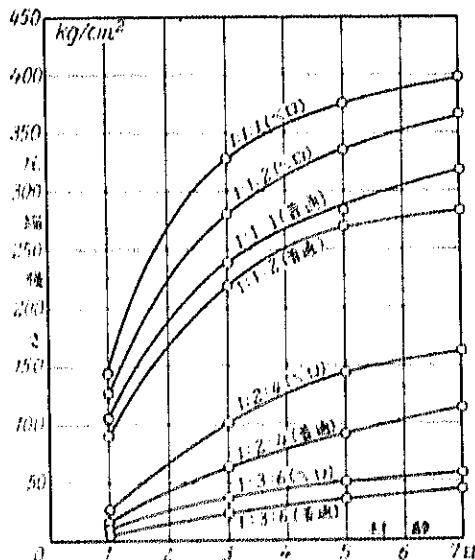
尚、配合比 1:1:1 の a , p , V' 及び配合比 1:1:2 の p に於ては、ペロセメントと普通セメントとの差が可成り明瞭に認められたが、其他のものでは此の兩セメントの差は判然としない。

(3) 壓縮強さ及び之と破壊状況との関係

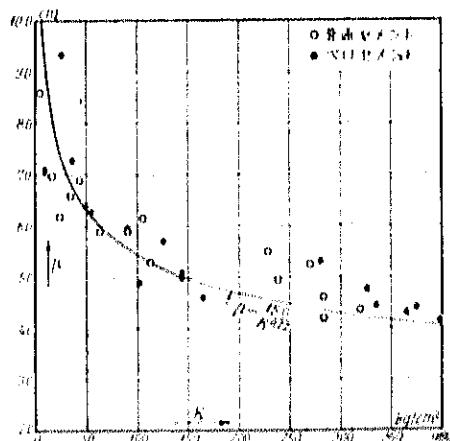
材齢 1~7 日に於けるコンクリートの壓縮強さと材齢との関係を圖示すると第 20 圖の如くになり、可成り規則的曲線が得られる。

コンクリートの壓縮強さと本實驗の場合の破壊状態との間には、前にモルタルに關して述べたやうに、何等直接的の關係は存在しない。之は第 20 圖の規則的な曲線と前の第 8~19 圖を比較すれば直ちにわからることであり、また前述の如く本實驗の場合にはセメントが第二義的役割しか演せず且つ本實驗と壓縮試験とに於て其の破壊機構が別個のものであることに依つて説明し得ることである。

第 20 圖 材齢 1~7 日に於ける
コンクリートの壓縮強さ



第 21 圖 材齢 1~7 日のコンクリート
に於ける便値と壓縮強さとの關係



然し前報告に於て、材齢 7 日と 28 日に於ける實驗の結果、便値 p (cm), 破壊容積 V' (cm³) と壓縮強さ K (kg/cm²) との間には、見掛上

$$P' = \frac{15.0}{K^{0.33}}, \quad V' = \frac{2450}{K^{0.43}}$$

の關係があることを記したが、材齢 7 日以前の硬化初期に於けるコンクリートに於ても上式が成立するや否やを驗して見る。先づ p を縦軸に K を横軸にとって點を求め、之に上記の p の曲線を描くと第 21 圖の如くになり、材齢 1~7 日に於ても前記の p と K との關係が成立することがわかる。之と同様に V' と K 上の關係を求めて見ると、此の場合には點が可成り散亂して、果して前記の關係が成立するや否やは判断し得なかつた。

4. タイル張りコンクリート

建物の外装としてはタイル類が廣く用ひられるが、コンクリートの表面にタイルを張つたものに小銃弾が命中し

た時、その衝撃に依つてタイル及びコンクリートに如何なる破壊が起るか、タイルの有無に依つてコンクリートの被害にどんな差があるか或はまたタイルの種類に依つてどんな差が現れるか等を調べるのが本実験の目的である。実験に供した供試體の大きさは $300 \times 300 \times 100$ mm であつて、コンクリートは

配合比 1:1:2, 水セメント重歛比 0.40, スランプ 5.4 cm, フロー 172%

配合比 1:2:4, 水セメント重歛比 0.60, スランプ 0.2 cm, フロー 105%

の 2 種類であり、共にボルトランドセメントを使用した。実験に使つたタイルは第 4 表に示した 9 種類である。このうち建物の外壁に使はれるのは小口平の 3 種類であり、3 寸角及び 5 寸角のものは主として内部装飾に使はれ、4 寸角クリンカーは床の鋪装用のものである。特にスクラッチ小口平は東京帝國大學の諸種の建築物の外壁に汎く使用されて居るタイルである。

コンクリート及びタイルの各種類に對してそれぞれ 1 個づつの供試體を製作し、此の外に比較のためにタイルを貼付しないものを 1 例づつ製作したから、供試體の個数は全部で 30 個である。

供試體は脱型後直ちに水槽に入れて養生し、材齢 7 日に於てタイルを貼付した。タイルとコンクリートとの接合をよくするために、コンクリートの面には豫め菱形の溝を付けておいた。タイルを貼り付けるには、先づ水槽中

第 4 表 タイルの諸元

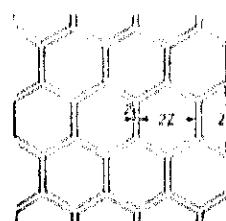
番號	タイルの名稱	产地	タイルの寸法 (mm)	H (mm)	モルタルの厚さ (mm)	備考
1	鼠色 3 角モザイク	岡山	20 × 22 × 7	3	5	第 22 圖
2	AG 120-3 粗引 3 角	常滑	78 × 78 × 11	3	5	第 23 圖
3	スクラッチ小口平	常滑	100 × 50 × 20	5	3	第 24 圖
4	サルモン小口平	常滑	110 × 61 × 12	3	3	第 24 圖
5	鶴石引破器質小口平	瀬戸	108 × 60 × 10	3	3	第 24 圖
6	無釉渦巻 4 寸角クリンカー	常滑	123 × 123 × 20	4	6	第 25 圖
7	小鼠色 5 寸角	常滑	152 × 152 × 12	4	4	第 26 圖
8	粗引半磁器 5 寸角	瀬戸	152 × 152 × 15	4	4	第 26 圖
9	粗引硬質 5 寸角	名古屋	151 × 151 × 10	4	4	第 27 圖

から取出したコンクリート供試體の面の餘分の水分を拭ひ、豫め水に浸しておいたタイルを 1:2 のモルタルでもつて、水平の位置に於て貼り付けた。このモルタルが通常に硬化してから、タイルの表面又は目地の部分の餘分のモルタルを清水で洗ひ落して目地仕上げをした。普通の建物では縦直の面に貼付けるのが普通であるが、それに比べると本方法は可成り丁寧であったと考える。タイルの位置、目地割り、モルタルの厚さ等は第 4 表及び第 22~26 圖に示す通りである。

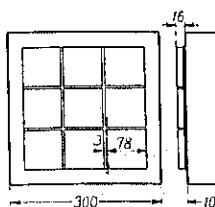
4 寸角クリンカー及び 5 寸角のものは、第 25, 26 圖に示すやうに両面に貼付けた。即ち片面には 4 枚を、他の面の中央に 1 枚を貼付けたのである。これは、一方の面では目地の交點に、他の面ではタイルの中央に鉄弾を命中せしめて其の差を見るためである。

タイルの貼付を終つた供試體は其後 3 週間実験室内に放置し、材齢 28 日に於て実験した。これは普通の建物に於てタイル貼付後特に湿润養生をしないのに模したわけである。

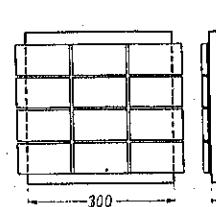
第 22 圖 6 角モザイク



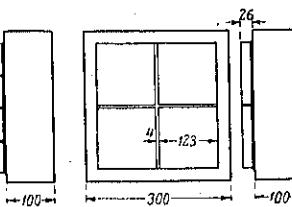
第23図 3時角



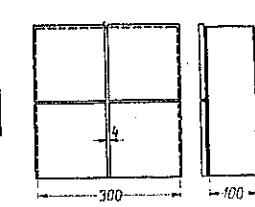
第24図 小口平



第25図 4寸角クリンカー



第26図 5寸角



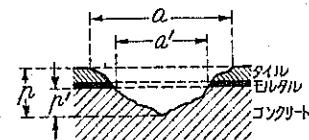
尚、コンクリートの圧縮強さは、タイル張り供試體と同様に、材齡1週まで水槽中で、其後3週間實驗室の空氣中で養生した圓筒形供試體各3個に就て試験したが、その結果は1:1:2コンクリートで372 kg/cm², 1:2:4コンクリートで189 kg/cm²であつた。

火薬量はすべて2.15 gであつて、供試體の面に垂直に射撃した。

供試體の破壊状況は附圖寫真43~57に示す通りであつて、銃弾は先づタイルを完全に破碎し、次でコンクリート中に侵徹して之を破壊した。大部分のタイルは銃弾命中と殆んど同時にコンクリートから剥落するのが常であつて、附圖寫真に示すものは、四方に飛散したタイルの破片を拾集して適當に組合せ、モルタルで再び貼り付けた後に撮影したものである。然し寫真で見られるタイルの破裂の大部分は銃弾命中の際に生じたものであつて、實驗中の観察に依ると飛散落下に依つてタイルが割れたことは稀である。

供試體の破壊部分の形狀は大體第27圖に示すが如きものであつて、タイルの破壊部分の平均直徑 a 、全侵徹 p 、コンクリートの破壊部分の平均直徑 a' 、その深さ p' 、容積 $V = \pi p' a'^2 / 12$ の値は第5表に示す通りである。但し各行のうち上方の數値は1:1:2コンクリート下方の數値は1:2:4コンクリートにての値である。

第27圖



第5表 タイル張リコンクリート

(上方の數値は1:1:2コンクリート、下方の數値は1:2:4コンクリート)

番號	タイルの種類	タイル及びモルタルの厚さ t (mm)	タイルの破壊平均直徑 a (mm)	全 侵 延 p (mm)	コンクリートの破壊		
					表面破壊 a' (mm)	侵徹 p' (mm)	破壊容積 V (cm ³)
0	タイル無し	—	—	—	100 116	52 44	136 155
1	鼠色時6角モザイク	12	106 135	42 39	? ?	30 27	?
2	AG 120-3, 3時角	16	? ?	39 44	73 74	23 28	32 40
3	スクランチ小口平	28	125 78	34 31	78 ?	11 8	18 ?
4	サルモン小口平	15	130 142	41 40	85 95	26 25	49 59
5	岱石磁器質小口平	13	? ?	30 29	85 68	17 16	32 17
6	渦巻4寸角クリンカー	26	150 162	38 60	47 47	12 31	7 20

7	小豆色5寸角	16	165 164	41 57	97 115	38 41	60 142
8	牛磧器5寸角	19	153 145	43 49	68 87	24 30	29 50
9	硬質5寸角	14	129 133	51 54	113 115	37 40	124 139

第5表に就て見ると、タイルを貼付けることによつてコンクリートに於ける侵徹及び破壊容積が著しく減少することがわかつた。

また1:1:2コンクリートと1:3:4コンクリートとを比較すると、前者に於て破壊が一般に小であることは即ちコンクリートの品質に基因するものである。

第5表の結果だけからは、各種タイルの優劣を明確に論斷することは出来ないが、概略的に比較するためには、No. 3のセザイクは特殊なものであるから之を省き、その他のものに就て p , p' 及び V の最小のものから順位を付けると第6表の如くになり、コンクリートの被害を輕減する上に於てC. スクラッチ小口平、偽石磧器質小口平及び4寸角クリンカーの3種が最も優秀であり、AG 120-3及び牛磧器5寸角等が之に次ぐことがわかつた。

偽石磧器質小口平が、その厚さが10 mmで可成り薄いに拘はらず優秀であつたのはその材質のためであり、4寸角クリンカーはその材質と共に厚さが大であるためであらう。一見最も多孔質で且つ軟弱と思はれたスクラッチ小口平で優秀であつたことは、硬質陶器質5寸角が甚だ不満足な結果を示したことと共に豫想外の事實であつた。

4寸角クリンカー及び5寸角のものは前述のやうに供試體の両面に貼付けたが、前記第5表に示した値は、そのうちタイル4枚を貼付けた面に就ての値である。その背面、即ちタイル1枚を貼付け、その中央を射撃した結果は、附圖寫眞に明かなやうにタイルは残らず剥落飛散してしまつた。後に残つたコンクリートの破壊を第5表に示したものに比較すると、一般に之より小さい。此の場合にも4寸角クリンカーを貼付けたコンクリートの破壊は、附圖寫眞50, 51に明かなやうに、極めて僅少であつた。殊に1:1:2コンクリートでは全然被害がなかつた。

5. 鋼筋の効果に関する実験

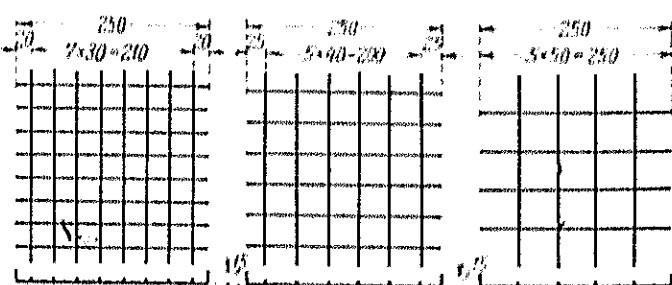
コンクリート中に鋼筋を配置した場合、小銃弾の衝撃に依るコンクリートの破壊状況が如何に變化するか、或は鋼筋の太さ、間隔又は被り等が如何なる影響を及ぼすかを明かにするために試みたのが本実験である。

実験に使用した鋼筋の様式は第28図に示すが如き格子状のものである。

第6表 順位表

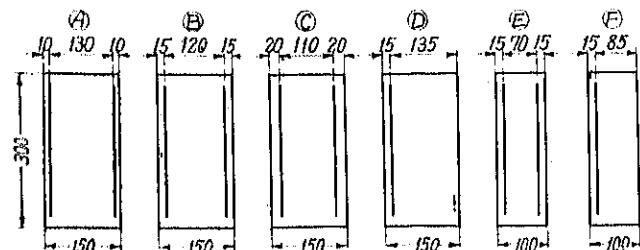
番號	1:1:2			1:3:4		
	p	p'	V	p	p'	V
2	4	4	4	4	4	3
3	2	1	2	3	1	2
4	5	6	6	3	3	4
5	1	3	4	1	2	1
6	3	3	4	3	6	2
7	7	7	7	7	8	7
8	6	6	8	5	5	4
9	8	8	8	6	7	6

第28図 鋼筋の形狀



筋筋の中心間隔は 30, 40 及び 50 mm の 3 種であつて、筋筋の交點はすべて鋼線で繋結しただけであつて、鉛接等はしなかつた。筋筋としてはすべて焼鍔鋼線を使用し、B, W, G, S 番 (4.191 mm), 12 番 (3.769 mm) 及び 16 番 (1.651 mm) の 3 種の太さのものを使用した。コンクリートの表面から筋筋の中心までの被りは 10, 15 及び 20 mm の 3 種にした。供試體の厚さは 150 及び 100 mm の 2 種であつて、筋筋の配置は第 29 圖のやうになる。

第 29 圖 鋼筋の配置



コンクリートの他にモルタルに就ても実験したが、その配合比、水槽及び 28 日の圧縮強さは次の如きものである。

1:1 モルタル :	水セメント重減比 = 0.50,	圧縮強さ = 304 kg/cm ²
1:3 モルタル :	〃 0.70,	〃 136 〃
1:1:2 コンクリート :	〃 0.45,	〃 335 〃
1:2:4 コンクリート :	〃 0.70,	〃 136 〃

実験の結果は第 7 表乃至第 10 表に示した通りである。但し a , b , A 及び V は夫々表面の破壊部分の平均直徑、深さ、面積及び容積であり、 a' 及び b' は裏面の破壊部分の平均直徑と深さである。之等の表で示したものうち厚さ 150 mm の供試體に就ての數値は供試體の両面を射撃した結果の平均値であるが、その他のものは一般に供試體の片面のみに就ての値である。附圖寫真 64~81 は破壊状況を示したものである。之等の結果からは次の事項が歸納される。

(1) 表面側にある筋筋は、表面の破壊及び侵徹の深さには殆んど影響を及ぼさない。

筋筋が無い場合の表面の破壊部分の平均直徑が約 30 mm、その深さが約 10 mm 程度である 1:3 モルタルに於て筋筋の影響がないと言ふことは、既に実験前から豫想して居た所であつたが、筋筋が露出するやうな大

第 7 表 1:1 モルタル

水セメント比 0.50, 材齢 28 日, 圧縮強さ 304 kg/cm²

番號	厚さ mm	配製 筋式	筋筋 BW (間隔 番號) mm	被り mm	a mm	b mm	p mm	a' mm	b' mm	備考
200	150	無			130	14	78	—	—	放射状裂を生じ破壊す
202	150	A	13	30	10	118	11	貫通	123	24
203	150	B	12	30	15	103	12	105	?	?
204	150	C	13	30	20	104	11	貫通	?	?
205	150	D	13	30	16	130	7	97	—	單筋筋、横筋間射撃、筋筋に命中し、裏面異状なし
208	150	B	12	40	15	75	10	65	—	表面に渦状亀裂を生ず、裏面異状なし
209	150	B	13	50	15	110	23	52	—	表面に渦状亀裂を生ず、裏面異状なし
210	150	B	8	30	15	81	12	49	—	表面に渦状亀裂を生ず、裏面異状なし
211	150	B	10	30	15	105	20	49	—	表面の筋筋に命中し之を切断す、裏面異状なし
201	100	無			210	7	貫通	215	7	破壊す
206	100	E	13	30	15	105	22	57	105	7 裏面破壊す
207	100	F	12	30	15	215	26	貫通	180	38 単筋筋、横筋間射撃、裏面破壊す

第8表 1:3モルタル
水セメント比 0.70, 材鈴 28日, 壓縮強さ 136 kg/cm²

番號	厚さ mm	配筋式	鐵筋 BWG 番號	間隔 mm	被り mm	a mm	b mm	p mm	a' mm	b' mm	備考
220	150	無	—	—	—	38	10	貫通	130	36	裏面大きく破壊す
222	150	A	12	30	10	35	10	118	110	?	裏面破壊し 鐵筋剥離す
223	150	B	12	30	15	29	9	80	—	—	表面に剥離裂を生ず、裏面剥離なし。
224	150	C	12	30	20	34	9	107	—	—	裏面に小孔製を生ず
225	150	D	12	30	15	38	10	91	—	—	單繩筋、鐵筋と反対側を射撃、裏面剥離なし
228	150	B	12	40	15	34	7	78	—	—	裏面に小孔製を生ず
229	150	B	12	50	15	37	9	84	—	—	裏面剥離なし
230	150	B	8	30	15	33	7	82	—	—	裏面剥離なし
231	150	B	16	30	15	41	13	98	—	—	裏面に小孔製を生ず
234	100	無	—	—	—	35	10	貫通	92	36	—
232	100	E	12	30	15	35	11	貫通	112	31	裏面破壊し 鐵筋剥離す
233	100	F	12	30	15	87	22	貫通	112	35	單繩筋、鐵筋と反対側を射撃、裏面同上

第9表 1:1:2コンクリート
水セメント比 0.45, スラング 16 cm, 材鈴 28日, 壓縮強さ 335 kg/cm²

番號	厚さ mm	配筋式	鐵筋 BWG 番號	間隔 mm	被り mm	a mm	p mm	A cm ²	I' cm ³	備考
240	150	無	—	—	—	127	40	127	109	—
250	150	A	12	30	10	131	40.5	135	181	—
242	150	B	12	30	15	111	39	97	120	—
243	150	C	12	30	20	141	39	156	202	—
244	150	D	12	30	15	133	41	139	180	單繩筋、鐵筋側を射撃
245	150	D	12	30	15	147	46	170	210	鐵筋と反対側を射撃
248	150	B	12	40	15	143	40.5	161	216	—
249	150	B	12	50	15	148	40	173	239	—
251	150	B	8	30	15	124	34.5	121	198	—
252	150	B	8	40	15	105	42.5	87	122	—
253	150	B	8	50	15	115	40.5	101	140	—
254	150	B	16	30	15	117	41	108	147	鐵筋に集中、鐵筋剥離す
255	150	B	16	40	15	145	40	161	219	—
256	150	B	16	50	15	126	43	135	179	—
241	100	無	—	—	—	133	38	130	176	裏面剥離なし
240	100	E	12	30	15	132	39	117	152	第1回射撃、裏面剥離なし
243	100	E	12	30	15	136	50	145	285	第2回射撃、裏面破壊
247	100	F	12	30	15	117	30	107	139	第1回射撃、裏面剥離なし (單繩筋)
						131	貫通	135	7	第2回射撃、破壊

第10表 1:2:4コンクリート

水セメント比 0.70, スランプ 6cm, 材齡 28日, 壓縮強さ 136kg/cm²

番號	厚さ mm	配型 筋式	磯 HWG 番號	筋 間隔 mm	被 り mm	a mm	p mm	A cm ²	F cm ²	備 考
260	150	無	-	-	-	132	49	137	222	
270	150	A	12	30	10	134	49.5	139	234	
282	150	B	13	30	15	125	40.5	123	190	
283	150	C	12	30	20	113	51.5	100	173	
285	150	D	12	30	15	109	40	93	121	單筋筋, 錫筋側射撃
288	150	B	12	40	15	118	50	109	182	
289	150	B	12	50	15	138	52.5	150	261	
271	150	B	8	30	15	118	50	109	182	
272	150	B	8	40	15	113	58.5	100	195	
273	150	B	8	50	15	120	56	113	210	
274	150	B	10	30	15	115	58	104	200	
275	150	B	10	40	15	119	53.5	111	198	
276	150	B	10	50	15	121	51.5	115	207	
281	100	無	-	-	-	118	47	109	171	表面に擦裂を生ず
283	100	E	13	30	15	{ 109 114	{ 44 103	93 ?	137 ?	第1回射撃, 裏面剥離なし 第2回射撃, 表面剥離
267	100	F	13	30	15	157	49	104	310	單筋筋, 錫筋側射撃, 表面剥離

きな破壊を示す。1:1モルタル又はコンクリートに於て鐵筋の影響が殆んど見られなかつたことは、鐵筋コンクリート梁に於ける肋鐵筋と同様に、鐵筋が最初から有效に作用するものではなく、銃弾の衝撃に依つてモルタル又はコンクリートに滑り面が發生し、之に依つて絶縁された部分の相對的變位が生ずるに至つて始めて鐵筋が有效に作用するのである。従つてモルタル又はコンクリートに最初に生ずる滑り面が鐵筋の有無に關係しないものであらうと考へて居る。

(2) 上記の如く表面側の鐵筋は、モルタル又はコンクリートの表面に生ずる破壊には殆んど影響がないが、然し1:1モルタルに於ては、放射状亜裂の發生を防ぐ上には可成り有效であつた。この放射状亜裂は前報告で述べた通り引張に依つて生ずるものであるが、之に對しては鐵筋コンクリート梁に於ける引張鐵筋と同様に、鐵筋が直接に引張に抵抗してモルタルに作用する張力を軽減し、之に依つて生ずる放射状亜裂の發生を防いだものと考へられる。

(3) 表面側の鐵筋のもう一つの効果は、表面破壊部分がバッバクになつて前方に飛散するのを防いだことである。例へば附圖寫真62及び64の1:1モルタルには環状亜裂が見られるが、之は内部の滑り面が表面に現れたものであつて、若し鐵筋が無ければ、この環状亜裂に開まれた部分はすべて飛散したに違ひない。またコンクリートに於ては例へば附圖寫真70及び76に示すやうに、表面の破壊部分が可成り廣いに拘はらず、鐵筋より内側にある部分は鐵筋に抑へられて前方には飛散しなかつた。此の後者の場合には主として鐵筋の剛性が役立つたもので、鐵筋は一般に前方に向つて舞曲して居た。

(4) 裏面側筋筋は銃弾の貫通を防ぐ上に於て甚だ有效である。

一般にモルタル又はコンクリートを銃弾が貫通する場合には、銃弾が漸次を撤して裏面に近づくや、先づ裏面が破壊して後方に飛散した後に於て銃弾が勢せずして抜け去るものであるから、此の裏面の破壊及びそれが後方に飛散するのを筋筋で防げば、銃弾の貫通を防止する上に於て可成り有效であらうとは實驗前から豫想して居たが、實驗の結果は果してさうであつた。

厚さ 150 mm のものでは一般に貫通しないから、裏面の筋筋の影響は全く不明であるが、厚さ 100 mm の 1:1 モルタル或は 1:1:2 コンクリートの例に就て見れば、裏面の筋筋の効果が明瞭に看取出来る。此の場合の筋筋の効果は其の張力に依るものではなく、(3) の終りで述べた様に主として其の剛性に依るものである。即ち供試體の裏面の部分が銃弾の進行方向に移動するのを筋筋が背面から支へるためであつて、此の意味から考へると、銃弾の貫通を防ぐための裏面の筋筋には成可く太いものを使用することが望ましい。

(5) 以上の他には筋筋の太さ、間隔、被り等の影響に關しては明瞭な歸結が得られなかつた。

本實驗ではすべて前記の如く格子狀の直交筋筋を使用したのであるが此の他の配筋様式としては例へば環狀筋筋と放射狀筋筋を組合せたもの等が考へられる。然し普通の床版或は壁體構造では格子狀の配筋が最も普通であり、また特に耐震構造では銃弾又は砲彈等が命中する位置を全然豫定することは出来ないので、之に前記の環狀筋筋と放射狀筋筋を使用することには可成りの難點があるであらう。

6. 要 結

材齢 1~7 日のセメントモルタルに就て

(1) 材齢 3 日或は 5 日のものは、その破壊状況に於ては、材齢 7 日又はそれ以上のものと性質的には略々同様であるが、材齢 1 日のものはとて可成り相違する。

(2) 1:1 モルタルに於ては、材齢に伴つて侵徹は急激に小になり、表面の破壊部分は著しく大になる。この變化は普通セメントを使用したものよりもペロセメントを使用したものに於て著しい。ペロセメントを使用した場合には、普通セメントを使用するよりも表面の破壊部分が著しく大きくなる。

(3) 材齢 1 日の 1:1 モルタルの破壊状況は、充分に硬化した 1:3 又は 1:6 モルタルのそれに類似する。

(4) 普通セメントを使用した 1:3 モルタルでは、その破壊状況は材齢に依つては殆んど變化しない。然しペロセメントを使用したものでは、材齢に伴つて侵徹が著くなり、表面の破壊が大きくなる。

(5) 材齢 1 日の 1:6 モルタルでは、侵徹は 150 mm に満たないが、表面は大きく崩壊する。銃弾が穿つた孔の直徑は 20 mm であつた。

(6) 壓縮強さと破壊状況との間には何等直接的の關係は存在しない。

材齢 1~7 日のコンクリートに就て

(1) 早期材齢のコンクリートの破壊の性質は充分に硬化したものと大差がない。また a , p , F 等も材齢に依つて大して變化しない。

(2) 但し侵徹 p は材齢に伴つて一般に淺くなり、表面の破壊部分は材齢に伴つて、1:1:1 では大きくなり、1:3:3 では減少する。1:1:3 及び 1:2:4 ではその差は明瞭でない。

(3) セメントの種類の影響は 1:1:1 以外のものでは判然としない。

(4) 侵徹 p (cm) と壓縮強さ K (kg/cm^2) との間には、材齢 1~7 日に於ても $p = 15/K^{0.27}$ の關係が略々成立

するが、之は間接的のものであつて、破壊状況と圧縮強さとの間には直接的の關係はない。

タイルの影響に就て

- (1) 銃弾命中部分及び其の附近のタイルはコンクリートから剥落する。タイルを貼付けることに依つて、コンクリートの侵徹及び破壊容積は著しく減少する。
- (2) コンクリートを保護する上に於て優秀なものは、厚さが厚いもの又は磁器質のものである。

鉄筋の影響に就て

- (1) 表面側鉄筋は表面の破壊及び侵徹には殆んど無關係である。但し 1:1 モルタルの放射状破裂の発生を防ぐこと、1:1 モルタル及びコンクリートの表面の破壊部分がバラバラになつて飛散するのを防ぐ上には可成り有效である。
- (2) 裏面側鉄筋は銃弾の貫通を防止するには甚だ有效である。
- (3) 鉄筋の太さ、間隔或は被り等の影響は判然としなかつた。

結語

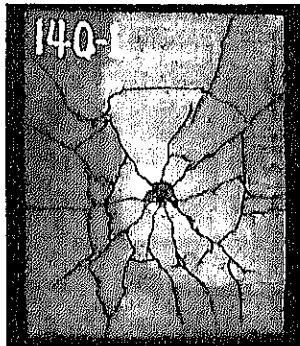
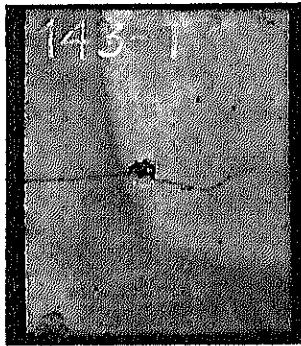
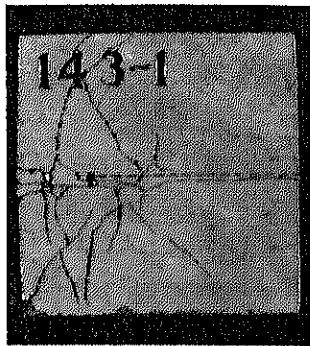
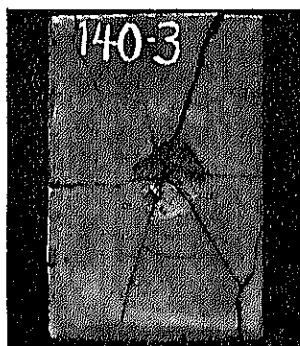
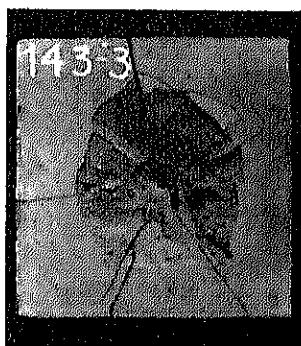
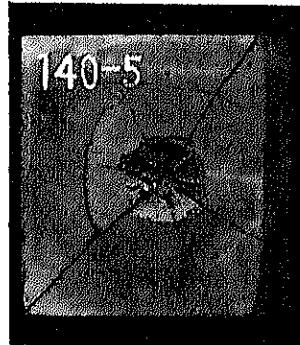
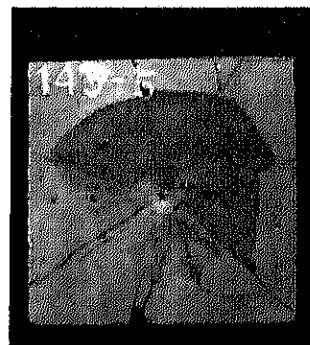
之をもつて前後 3 回に亘つて發表した小銃弾の衝撃に依るセメントモルタル及びコンクリートの破壊状況に関する實驗的研究の報告を一先づ終りとする。本研究は甚だ粗雑なものであつたが、此の種の問題或はまた一般にモルタル及びコンクリートの衝撃強さ、または其の試験方法等に關する今後の研究に對する豫備實驗ともなり、或はまた耐弾構造に對して何等かの示唆を與へることが出來れば、著者の望外の幸とする所である。尙、本報告を發表する機會を與へられた土木學會に對して茲に深く謝意を表する次第である。（終）

附圖寫真に就て K =圧縮強さ (kg/cm^2), t =供試體の厚さ (mm), a =表面の破壊部分の平均直徑 (mm), b =表面の破壊部分の深さ (mm), V =表面の破壊部分の容積 (cm^3), p =侵徹の深さ (mm)

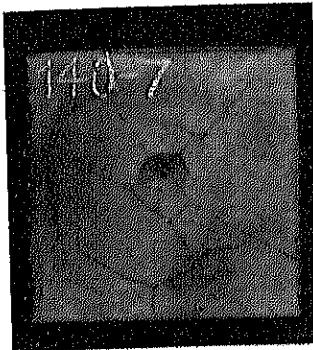
附圖寫真

(1) 材齡 1~7 日のセメントモルタルの破壊状況

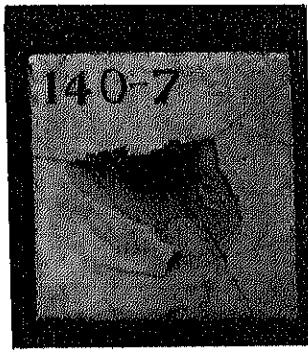
1. 12. 1 : 1 モルタル, 水セメント比 0.50

1. 材齡 1 日, 普通セメント
 $K=35.0, t=300, n=32, p=122$ 2. 材齡 1 日, ペロセメント
 $K=53.4, t=300, n=24, p=232$ 3. 同左, 側面の顕裂
點線は銃弾侵徹の徑路4. 材齡 3 日, 普通セメント
 $K=151, t=309, n=55, p=100$ 5. 材齡 3 日, ペロセメント
 $K=258, t=250, n=185, p=93$ 6. 同左, 内部の破壊状況
中央に白く見ゆるは銃弾なり7. 材齡 5 日, 普通セメント
 $K=237, t=160, n=80, p=33$ 8. 同左, 裏面の破壊状況
中央に白く見ゆるは銃弾なり9. 材齡 5 日, ペロセメント
 $K=360, t=160, n=100, p=69$ 

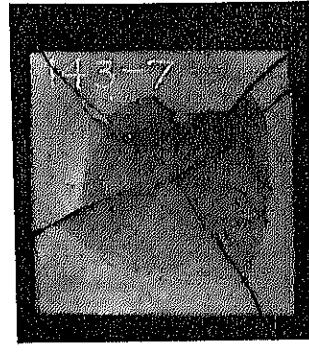
10. 材齢 7 日, 普通セメント
 $K=971, t=150, a=51, p=51$



11. 同上, 裏面の破壊状況
貫通せざるもの裏面破壊寸

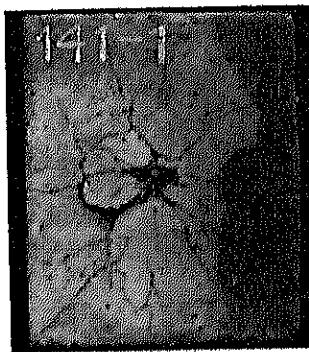


12. 材齢 7 日, ペロセメント
 $K=401, t=150, a=232, p=62$

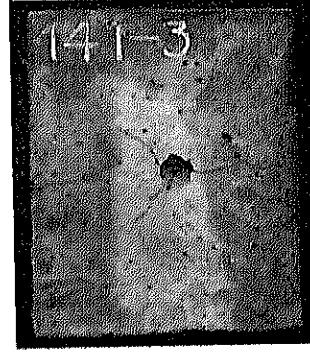


13—15. 1:3 モルタル, 水セメント比 0.70, 普通セメント

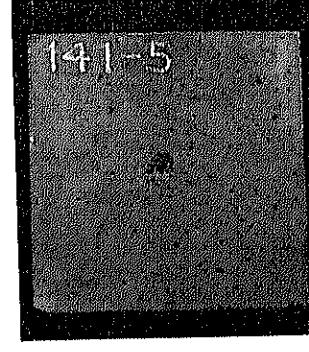
13. 材齢 1 日 $K=17.3$
 $t=300, a=36, p=132$



14. 材齢 3 日 $K=57.4$
 $t=300, a=30, p=109$

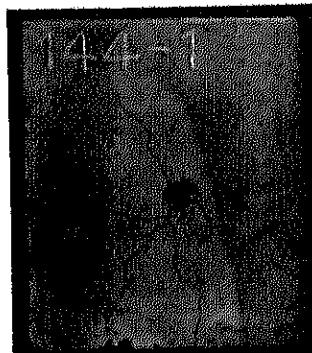


15. 材齢 5 日 $K=87.8$
 $t=200, a=20, p=108$

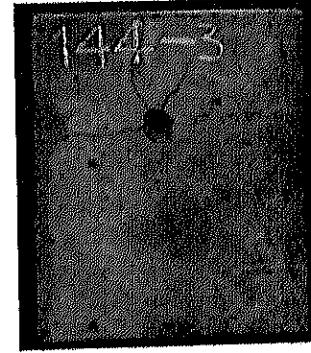


16—18. 1:3 モルタル, 水セメント比 0.70, ペロセメント

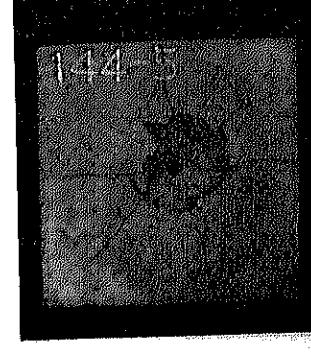
16. 材齢 1 日 $K=97.8$
 $t=300, a=35, p=141$



17. 材齢 3 日 $K=97.3$
 $t=300, a=31, p=130$



18. 材齢 5 日 $K=150$
 $t=200, a=110, p=80$

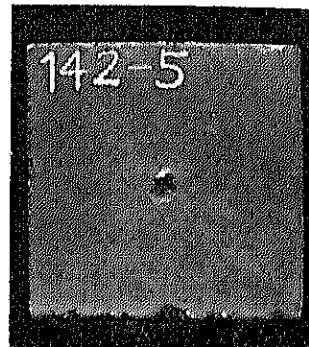
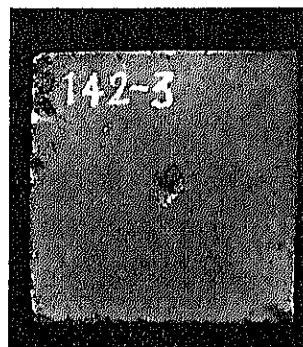


19-21. 1:6 モルタル, 水セメント比 1.00, 普通セメント

19. 材齢 1 日 $K=4.4, p=125$
弾創の直徑は 26 mm

20. 材齢 3 日 $K=16.9$
 $t=250, \alpha=34, p=165$

21. 材齢 5 日 $K=22.3$
 $t=300, \alpha=28, p=145$

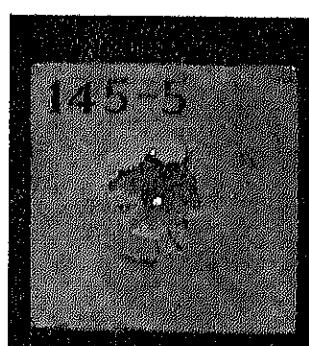
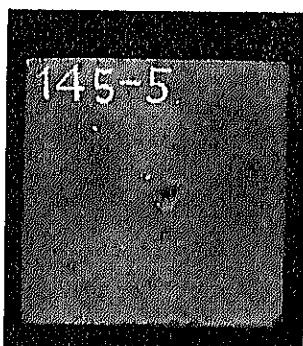
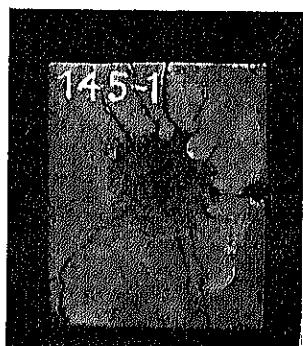


22-24. 1:6 モルタル, 水セメント比 1.00, ベロセメント

22. 材齢 1 日 $K=8.7, p=107$
 $\alpha=120$, 弹創の直徑は 26 mm

23. 材齢 5 日 $K=45.1$
 $t=200, \alpha=28, p=165$

24. 同左 滅面の破壊状況
中央に白く見ゆるは銃弾なり



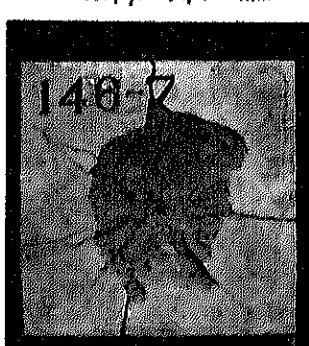
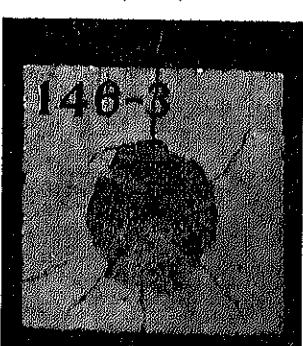
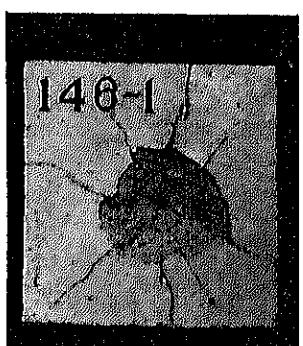
(2) 材齢 1~7 日のコンクリートの破壊状況

25-27. 1:1:1 コンクリート, 水セメント比 0.35, 普通セメント

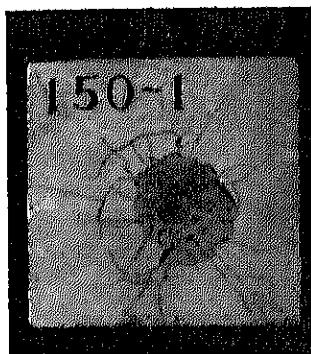
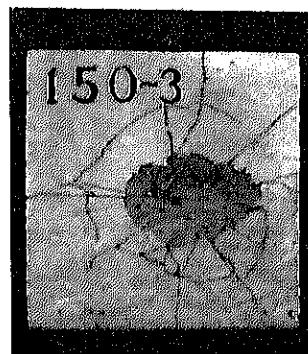
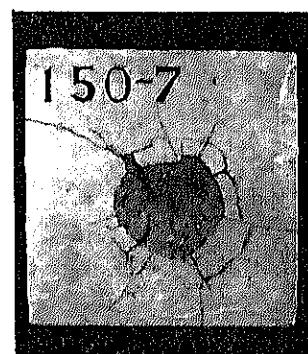
25. 材齢 1 日 $K=105$
 $\alpha=187, p=73, V=363$

26. 材齢 3 日 $K=239$
 $\alpha=153, p=54, V=301$

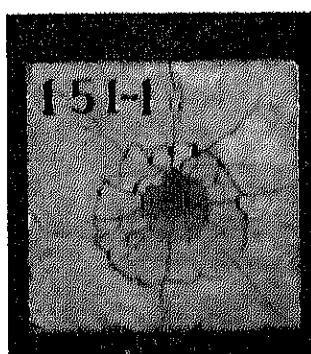
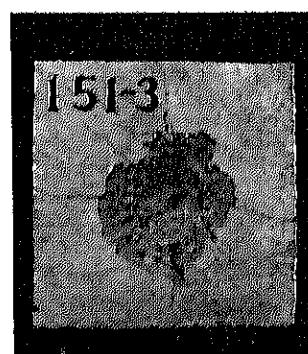
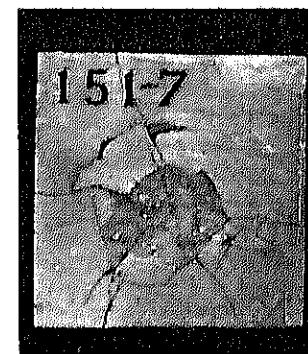
27. 材齢 7 日 $K=319$
 $\alpha=170, p=45, V=330$



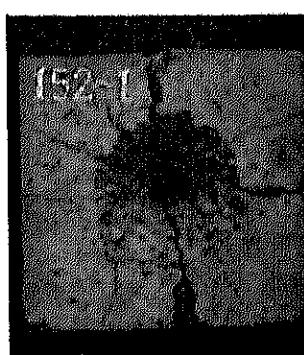
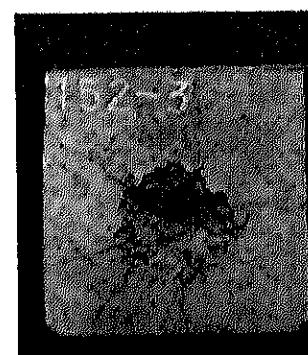
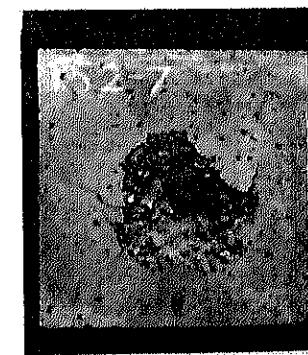
28-30. 1:1:1 コンクリート、水セメント比 0.35、ペロセメント

28. 材齢 1 日 $K=144$ $a=116, p=55, T=104$ 29. 材齢 3 日 $K=328$ $a=125, p=53, T=212$ 30. 材齢 7 日 $K=398$ $a=118, p=42, T=153$ 

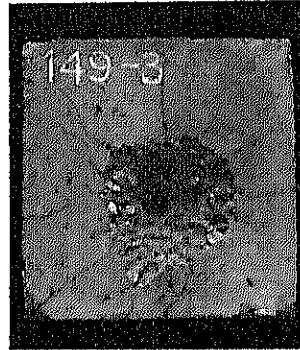
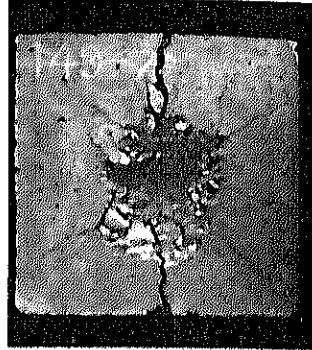
31-33. 1:1:2 コンクリート、水セメント比 0.40、ペロセメント

31. 材齢 1 日 $K=137$ $a=155, p=63, T=390$ 32. 材齢 3 日 $K=280$ $a=156, p=60, T=392$ 33. 材齢 7 日 $K=365$ $a=125, p=48, T=196$ 

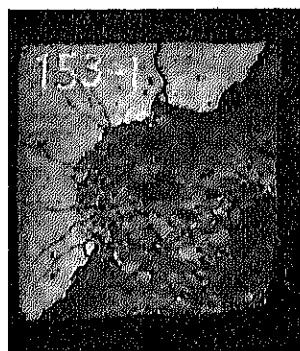
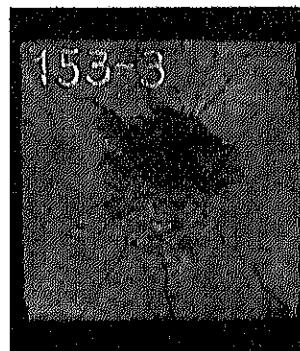
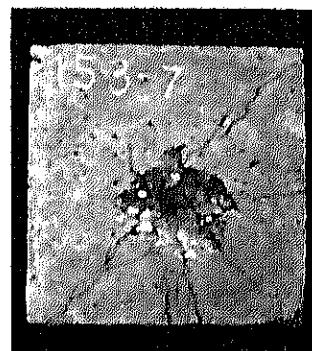
34-36. 1:2:4 コンクリート、水セメント比 0.60、ペロセメント

34. 材齢 1 日 $K=20$ $a=107, p=66, T=701$ 35. 材齢 3 日 $K=101$ $a=131, p=49, T=280$ 36. 材齢 7 日 $K=103$ $a=140, p=40, T=230$ 

37-39. 1:3:6 コンクリート、水セメント比 0.90、普通セメント

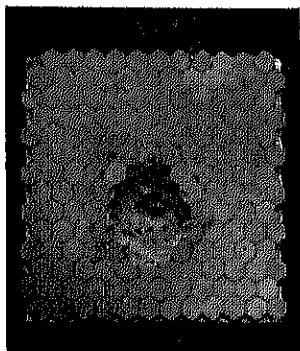
37. 材齢 1 日 $K=5.0$
 $\alpha=80, p=0.9, T=318$ 38. 材齢 3 日 $K=28.3$
 $\alpha=140, p=0.9, T=318$ 39. 材齢 7 日 $K=43.7$
 $\alpha=140, p=0.9, T=354$ 

40-42. 1:3:6 コンクリート、水セメント比 0.90、ペロセメント

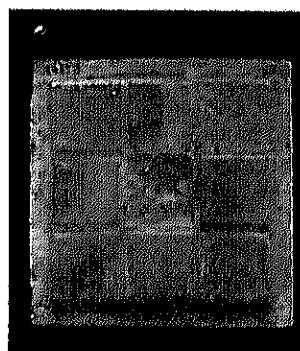
40. 材齢 1 日 $K=0.7$
 $\alpha=200, p=71, T=744$ 41. 材齢 3 日 $K=36.0$
 $\alpha=160, p=0.9, T=429$ 42. 材齢 7 日 $K=57.0$
 $\alpha=131, p=0.9, T=341$ 

(3) タイル張リコンクリートの破壊状況

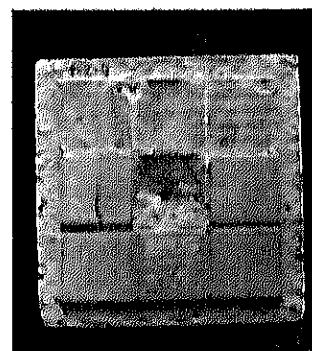
43. 六角モザイク 厚 7 mm
全長 42 mm, コンクリートに
於ける長さ 30 mm, 破壊部分周
邊のタイルは隆起す (1:1:3)



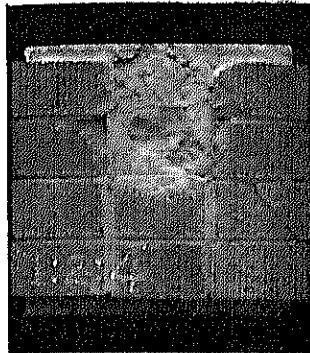
44. 3 角 厚 11 mm
全長 30 mm, コンクリートに
於ける長さ 20 mm (1:1:2)



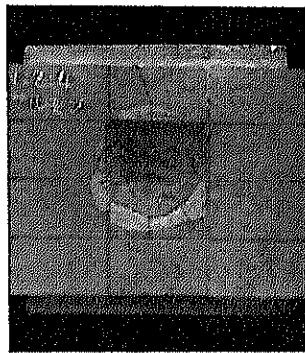
45. 3 角 厚 11 mm
全長 44 mm, コンクリートに
於ける長さ 28 mm (1:2:4)



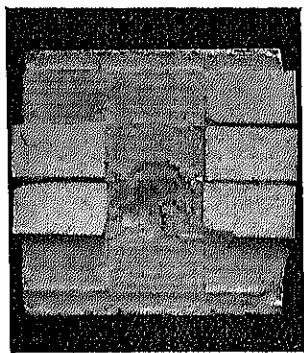
46. スクラッチ小口平 厚 20 mm
全使徹 31 mm, コンクリートに
於ける使徹 8 mm (1 : 2 : 4)



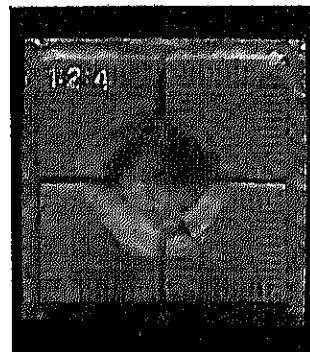
47. サルモン小口平 厚 13 mm
全使徹 40 mm, コンクリートに
於ける使徹 25 mm (1 : 2 : 4)



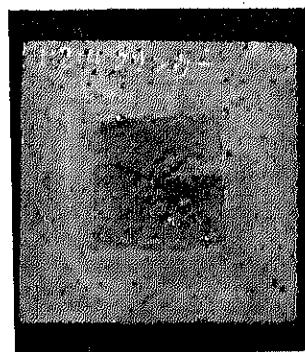
48. 優石軸引磁器質 厚 10 mm
全使徹 20 mm, コンクリートに
於ける使徹 16 mm (1 : 2 : 4)



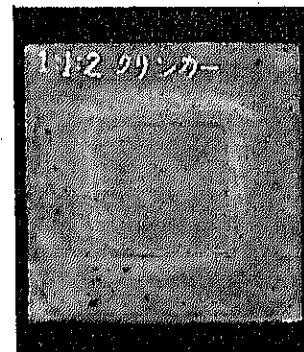
49. 4 寸角クリンカー 厚 20 mm
全使徹 60 mm, コンクリートに
於ける使徹 34 mm (1 : 2 : 4)



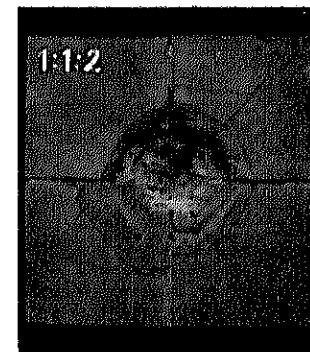
50. 4 寸角クリンカー 厚 20 mm
タイルは破碎せるも、コンクリー
トの被害は僅小なり (1 : 3 : 4)



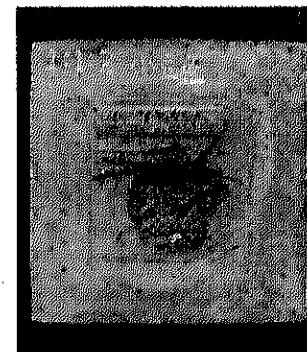
51. 4 寸角クリンカー 厚 20 mm
タイルは破碎せるも、コンクリー
トには全然被害なし (1 : 1 : 2)



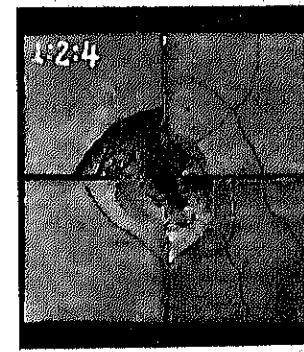
52. 小豆色 5 寸角 厚 13 mm
全使徹 44 mm, コンクリートに
於ける使徹 38 mm (1 : 1 : 3)



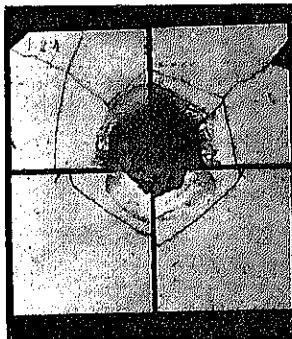
53. 小豆色 5 寸角 厚 13 mm
タイル破碎す, コンクリートに於
ける使徹 47 mm (1 : 1 : 3)



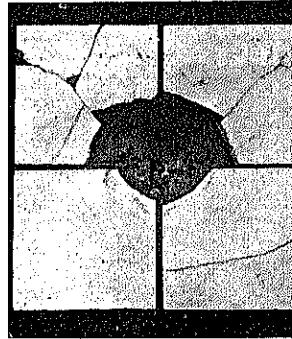
54. 小豆色 5 寸角 厚 13 mm
全使徹 57 mm, コンクリートに
於ける使徹 41 mm (1 : 2 : 4)



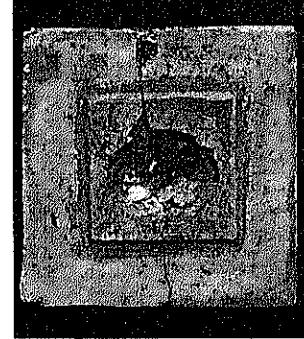
55. 半球器 5 寸角 厚 15 mm
全侵徹 49 mm, コンクリートに
於ける侵徹 30 mm (1 : 2 : 4)



56. 硬質 5 寸角 厚 10 mm
全侵徹 51 mm, コンクリートに
於ける侵徹 37 mm (1 : 1 : 2)



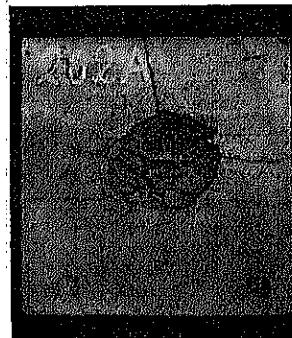
57. 硬質 5 寸角 厚 10 mm
タイル破碎す, コンクリートに於
ける侵徹 31 mm (1 : 1 : 3)



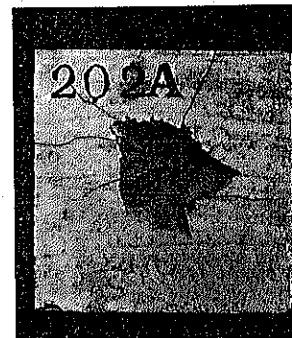
(4) 鉄筋入りモルタル及びコンクリートの破壊状況

58—66. 1 : 1 モルタル, 水セメント比 0.50, 材齢 28 日

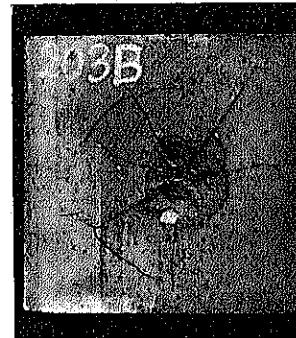
58. 複雑筋 #12×30, 被り 10
 $t=150$, $a=118$, $b=11$, 貫通



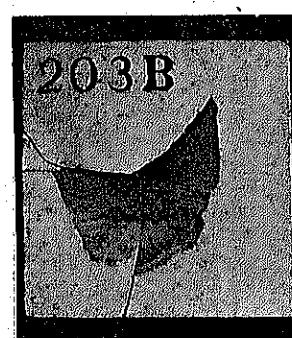
59. 前圖の裏面, 銃弾は鐵筋に
命中し之を切断せり



60. 複雑筋 #12×30, 被り 15
 $t=150$, $a=103$, $b=12$, $p=105$



61. 前圖の裏面, 貫通せず



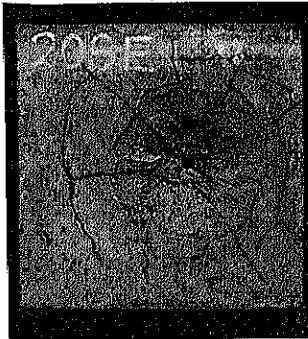
62. 複雑筋 #8×30, 被り 15
 $t=150$, $a=81$, $b=12$, $p=42$
裏面異狀なし



63. 複雑筋 #16×30, 被り 15
 $t=150$, $a=195$, $p=49$ 銃弾は
鐵筋に命中切斷す, 裏面異狀なし



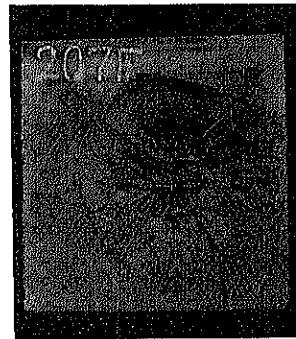
64. 複鋼筋 #12×30, 被り 15
 $t=100, a=165, b=22, p=57$



65. 前圖の裏面, 貫通せざるもの
裏面破壊せり

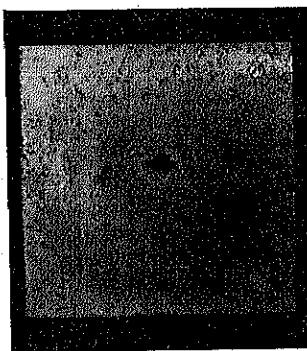


66. 単鋼筋 #12×30, 被り 15
 $t=100, a=215, b=20$, 貫通
銃弾は鋼筋に命中し, 之を切断す

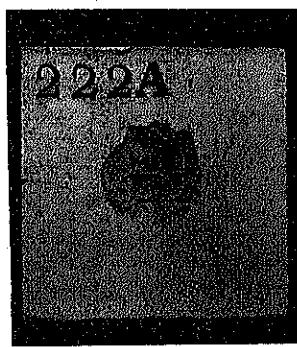


67—69. 1:3 モルタル, 水セメント比 0.70, 材齢 28 日

67. 複鋼筋 #12×30, 被り 10
 $t=150, a=85, b=10, p=118$
表面の破壊には鋼筋の影響なし



68. 前圖の裏面, 貫通せざるもの
裏面破壊し, 裏面の鋼筋弯曲せり



69. 複鋼筋 #12×30, 被り 15
裏面の破壊状況, 裏面鋼筋弯曲す
銃弾は貫通せり

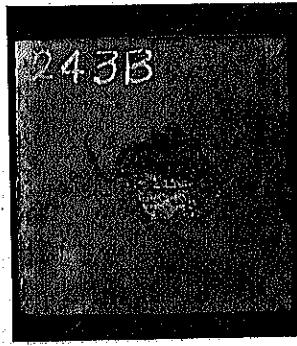


70—75. 1:1:2 コンクリート, 水セメント比 0.45, 材齢 28 日

70. 複鋼筋 #12×30, 被り 10
 $t=150, a=163, p=39, V=271$



71. 複鋼筋 #12×30, 被り 15
 $t=150, a=110, p=87, V=117$



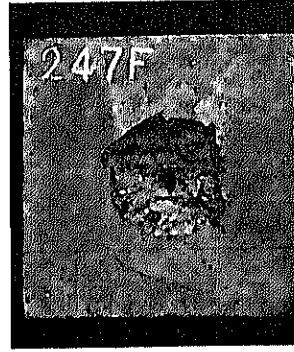
72. 複鋼筋 #12×30, 被り 15
 $t=100$, 2 回別擧した結果なり
裏面破壊せざるも貫通せず, $p=59$



73. 前回の裏面、第1回には裏面剥離なく、第2回の射撃に於て圖の如く破壊せり



74. 複雑筋 #12×30, 壁厚 15
 $t=100$, 鋼筋側を 2 回射撃せる結果なり。第1回に於ては $p=36$

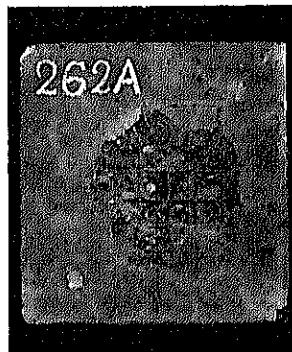


75. 前回の裏面、第1回には裏面剥離なく、第2回に於て貫通す



76-81. 1:2:4 コンクリート、水セメント比 0.70、材齢 28 日

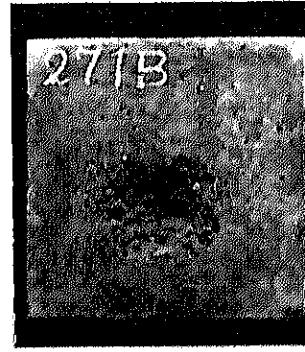
76. 複雑筋 #12×30, 壁厚 10
 $t=150$, $a=167$, $p=45$, $F=201$
銃弾命中部分の鋼筋は横に彎曲す



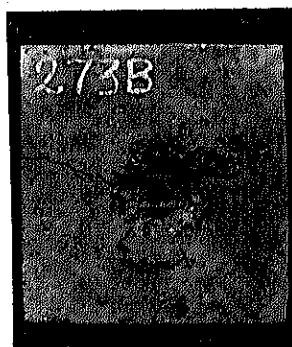
77. 複雑筋 #12×30, 壁厚 15
 $t=150$, $a=136$, $p=42$, $F=189$



78. 複雑筋 #8×30, 壁厚 15
 $t=150$, $a=117$, $p=60$, $F=170$
銃弾命中部分の鋼筋は彎曲す



79. 複雑筋 #8×50, 壁厚 15
 $t=150$, $a=114$, $p=50$, $F=101$



80. 複雑筋 #12×30, 壁厚 15
 $t=100$, 2 回射撃せる結果なり
第1回の射撃に於ては $p=44$



81. 前回の裏面、第1回には裏面剥離なく、第2回に於て貫通す

