

9 東建材評発第 226 号

「旧永田町小学校耐震診断」調査委託

「旧永田町小学校」耐震診断評定書

平成10年3月31日

財団法人 東京建築防災センター



9 東建材評発第 226 号

## 評定書

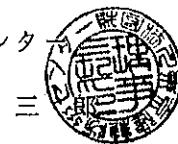
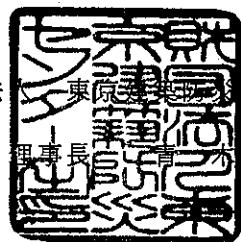
東京都千代田区長 木村 茂 殿

件名 「旧永田町小学校」

標記の件について、当財団耐震改修計画評定委員会（委員長 岡田 恒男 芝浦工業大学教授、東京大学名誉教授）において慎重審議の結果、別添写しのとおり答申を得たので、本件耐震診断は、「建築物の耐震改修の促進に関する法律」（平成7年法律第123号）第3条の規定に基づく特定建築物の耐震診断及び耐震改修に関する指針（平成7年建設省告示第2089号）第1（第3号を除く。）に準拠して行われており、その結果は妥当なものと評定します。

平成10年3月23日

財団法人大東京建物耐震改修センター



9 東建材評委第 226号

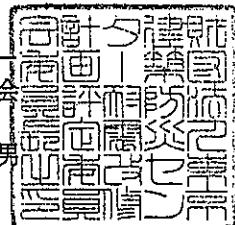
平成 10 年 3 月 23 日

財団法人 東京建築防災センター

理事長 青木三郎 殿

財団法人 東京建築防災センター  
耐震改修計画評定委員会

委員長 岡田恒男



「旧永田町小学校・幼稚園」に係る耐震診断について（答申）

平成10年2月2日付9東建材評収第 226号にて、貴職より当委員会に諮問のあった  
標記の件について、当委員会において提出された別添図書を慎重審議の結果、本件耐  
震診断は、「建築物の耐震改修の促進に関する法律」（平成 7 年法律第 123 号）第  
3 条の規定に基づく特定建築物の耐震診断及び耐震改修に関する指針（平成 7 年建設  
省告示第 2089 号）第 1 （第 3 号を除く。）に準拠して行われており、その結果は  
妥当なものと判定します。

「旧永田町小学校耐震診断」調査委託

「旧永田町小学校」耐震診断評定書

財団法人 東京建築防災センター

「旧永田町小学校耐震診断」調査委託

「旧永田町小学校」耐震診断評定書

本文編・目次

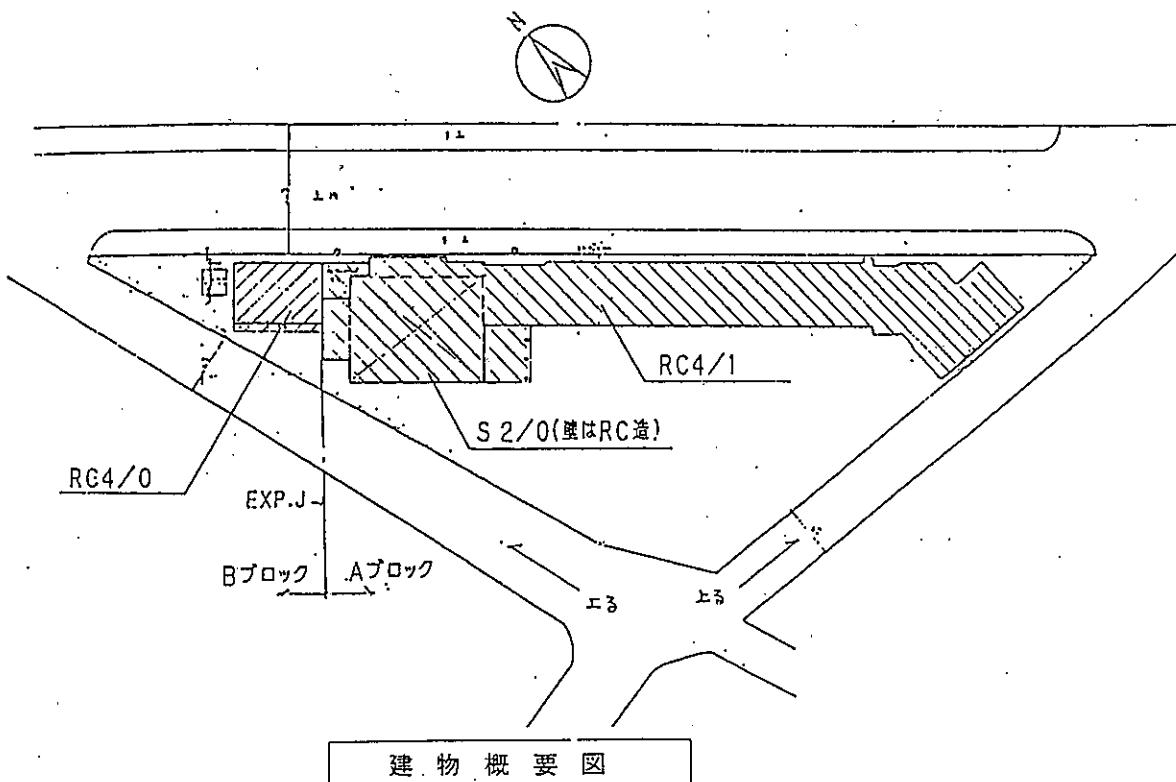
§ I 調査対象建築物（評定対象建築物）	p. 1
§ II 調査の項目及び方法等	p. 2
§ III 調査の結果	p. 4
§ IV 総合所見	p. 20

## S I 調査対象建築物（評定対象建築物）

### (1) 調査対象建築物の概要

ア. 名 称 旧永田町小学校  
イ. 所 在 地 千代田区永田町2-19-1  
ウ. 規 模 (Aブロック) 構造 鉄筋コンクリート造 (一部鉄骨造)  
階数 地下1階・地上4階・塔屋1階  
用途 校舎・体育館・講堂  
(Bブロック) 構造 鉄筋コンクリート造  
階数 地上4階  
用途 校舎  
エ. 調査対象面積 (Aブロック) 3,930 m<sup>2</sup>  
(Bブロック) 490 m<sup>2</sup>  
オ. 基 础 工 法 (Aブロック) 直接基礎 (地耐力は不明)  
(Bブロック) 杭基礎 (RC杭)  
カ. 建 設 年 次 (Aブロック) 昭和12年  
(Bブロック) 昭和39年  
キ. 設 計 者 (Aブロック) 東京市  
(Bブロック) (株)ヰタ建築設計事務所  
ク. 施 工 者 (Aブロック) 神谷太一郎  
(Bブロック) (株)田中土建工業

### (2) 建物概要図



## § II 調査の項目及び方法等

### (1) 調査項目

調査項目は、下記のとおりである。

1. 構造部材断面調査
2. 履歴外観調査
3. コンクリートの強度等の調査
4. 鉄骨接合部の調査
5. 構造強度の調査

### (2) 調査方法

調査方法としては、主として下記のア及びイの資料によった。

なお、構造強度の調査にあたっては、上記(1)の1～4の調査結果に基づき、下記の資料に準拠し、調査対象建築物の各階及び各方向について、原則として、一次及び二次診断法により調査し、判定を行った。

#### ア. 「建築物の耐震改修の促進に関する法律」

(平成7年法律第123号 以下「改修促進法」という。)

#### イ. 「特定建築物の耐震診断及び耐震改修に関する指針」

(平成7年建設省告示第2089号 以下「指針」という。)

#### ウ. 「建築物の耐震診断システムマニュアル（鉄筋コンクリート造）」

(東京都都市計画局建築指導部編集 以下「システムマニュアル」という。)

#### エ. 「建築物の耐震診断要綱」

(東京都都市計画局建築指導部監修・(社)東京都建築士事務所協会編 以下「診断要綱」という。)

#### オ. 「既存鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断基準・同解説」

(建設省住宅局建築指導課監修・(社)日本建築防災協会編 以下「建防協基準」という。)

#### カ. 「屋内運動場等の耐震性能診断基準（平成8年度版）」

(文部省大臣官房文教施設部・(社)文教施設協会発行 以下「文部省基準」という。)

#### キ. 「既存鉄骨鉄筋コンクリート造建築物の耐震診断プログラム DOC-RC/SRC」

(東京都都市計画局建築指導部推薦・(社)構造システム作成 以下「DOC-RC/SRC」という。)

### (3) 調査区分

本調査は、構造上一体とみなされる架構体（以下「ブロック」という。）を調査単位として、A及びBの2ブロックを設定し、各ブロックごとに必要な調査を実施した。

なお、Aブロックは、鉄骨造の体育館・講堂部分と鉄筋コンクリート造の校舎部分を有する構造上一体とみなされる架構体であり、一部地階を有するともに、主要架構部分の軸線に対して、約45度の角度をもつて連結している架構部分も有している。

現在の耐震診断技術では、本ブロックのような鉄骨造と鉄筋コンクリート造の部分が一体となった架構体を取り扱う手法がなく、また、部分的な地階、角度を有して連結する架構についても、明快な形式で処理することができない。

そこで、本調査においては、本ブロックをさらに次の4つの部分に分割して、原則として、それぞれ別のブロックとして調査（一部の調査項目に係る部分を除く。）を実施した。

## ① A 1 ブロック

地上 4 階建の校舎部分と一体となっている鉄骨造の体育館（1～2 階）・講堂（3～4 隅）を含む部分（再生図①～⑪通までの部分）

鉄骨造の体育館・講堂部分については、その外壁及び床版が鉄筋コンクリート造で築造されているので、X・Y 方向ともに鉄筋コンクリート造の 2 層構造として取り扱い、さらに、Y 方向については、鉄骨造の 2 層としても取り扱った。

鉄骨造の体育館・講堂部分以外の校舎部分については、X・Y 方向ともに鉄筋コンクリート造の 4 階建として取り扱った。

## ② A 2 ブロック

A 1 ブロック部分に連続する部分で、地階を有する部分を除く地上 3 階建の校舎部分（再生図⑫～⑬通までの部分）

X・Y 方向ともに鉄筋コンクリート造の 3 階建として取り扱った。ただし、構造強度の算定にあたっては、A 1 ブロックの 4 隅部分を含めて行っている。

## ③ A 3 ブロック

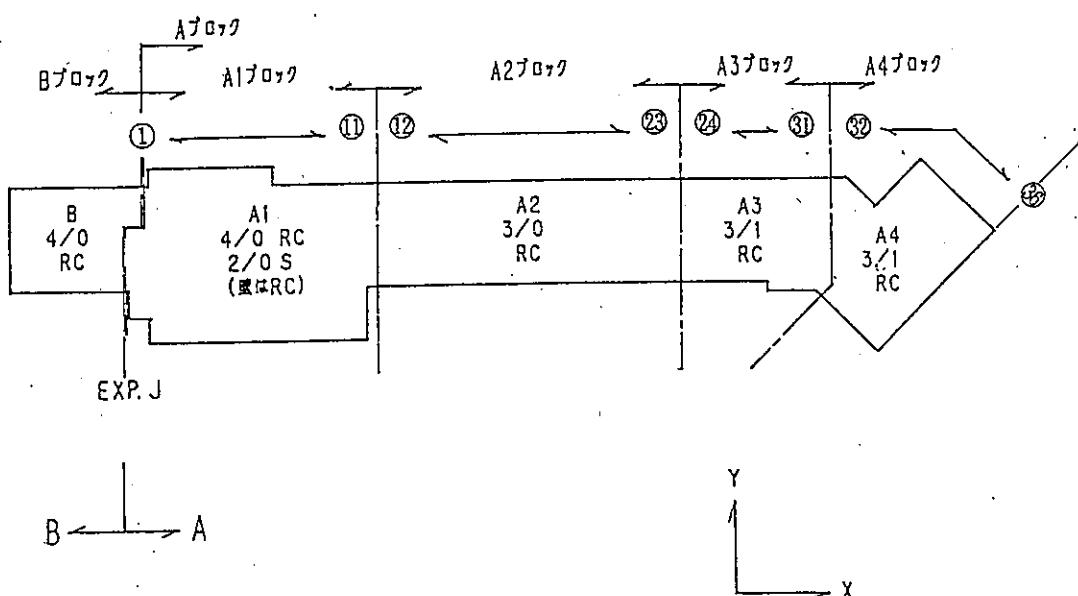
A 2 ブロック部分に連続する部分で、主要架構部分の軸線に対して、約 45 度の角度をもって連結している部分を除く地上 3 階・地下 1 階建の校舎部分（再生図⑭～⑯通までの部分）

地下 1 階の周囲にドライエリアが設置されているので、X・Y 方向ともに鉄筋コンクリート造の地上 4 階建として取り扱った。ただし、表記は、地下 1 階（B 1）、1 階～3 階とした。

## ④ A 4 ブロック

上記以外の部分で、A 1～A 3 ブロックの X 方向主要架構部分の軸線に対して、約 45 度の角度をもって連結している地上 3 階・地下 1 階建の校舎部分（再生図⑰～⑲通までの部分）

地下 1 階の周囲がドライエリア等により開放されているので、X・Y 方向ともに鉄筋コンクリート造の地上 4 階建として取り扱った。ただし、表記は、地下 1 階（B 1）、1 階～3 階とした。



ブロック区分図

### § III 調査の結果

各調査の結果は、以下のとおりであった。なお、各ブロックの各調査による判定結果を表1、2に示す。

表1 判定結果一覧表 [Aブロック]

ブロッケ名		A										
		A1	A2	A3	A4	A1+A2+A3						
建設年次 (期)		S.12 (1)										
階数・構造 (屋根構造)		4/0 RC+ 2/0 S (RC)	3/0 RC (RC)	3/1 RC (RC)	3/1 RC (RC)	—						
罹災の有無	有・無	無	無	無	無	—						
外観調査(T)	A~D	C	B			—						
コンクリート施工記録	A~F	—	—	—	—	—						
強度の調査	コア A~F	A	A	A	A	—						
配筋調査	A~D	B	B	B	A	—						
鉄骨造の品質指標	Q	C	—	—	—	—						
コンクリートの中性化深さ試験	A~C	A	A	A	A	—						
構造強度 の調査	一次	I <sub>s</sub>	(RC) 1-X 0.64	1-X 0.30	1-X 0.27	1-X 0.40 (0.27)						
			1-Y 0.71	1-Y 0.53	1-Y 0.63	B1-Y 0.35 (0.25)						
			(RC) 2-X 0.42	2-X 0.49 (0.25)	1-X 0.45	1-X 0.59 (0.44)						
構造強度 の調査	二次	I <sub>s</sub>	1-Y 0.50 (0.39)	1-Y 0.55	B1-Y 0.78	B1-Y 0.49 (0.35)						
			(S) 1-Y 0.46	—	—	—						
			—	—	—	—						
性能ランク**		B <sub>3</sub> (2)	B <sub>1</sub>	A <sub>2</sub>	C <sub>1</sub>	C <sub>1</sub>						
総合判定		(A1+A2+A3) C <sub>1</sub> ランク • X方向、補強壁の増設等が必要と思われる。 • Y方向、A3ブロックを除き補強壁の増設等が必要と思われる。 • なお、補強設計等にあたっては、各ブロックごとに補強壁等の耐震要素をバランスよく配置する必要がある。 (A4) C <sub>1</sub> ランク 各方向ともに、第二種構造要素である極脆性柱の改修及び補強壁の増設等が必要と思われる。										
* : 構造強度の調査の欄の( )内の数値は極脆性柱で定まる場合の値 部分、性能ランクの判定に採用した数値等を示す。												
** : 上段「システムマニュアル」、下段「文部省基準」												

表2 判定結果一覧表 [B ブロック]

ブ ロ ッ ク 名		B	
建 設 年 次 ( 期 )		S.39 ( 1 )	
階 数 ・ 構 造 ( 屋 根 構 造 )		4/0 RC ( RC )	
罹 災 の 有 無	有・無		無
外 観 調 査 (T)	A~D		B
コンクリート	施工記録	A~F	—
強 度 の 調 査	コ ア	A~F	A
鉄骨造の品質指標		Q	—
コンクリートの中性化深さ試験		A~C	A
構 造 強 度 の 調 査	一次	I <sub>s</sub>	1-X 0.15 (0.27)  2-Y 0.61
	二次	I <sub>s</sub>	1-X 0.35 (0.40)  2-Y 0.69
総 合 判 定		B <sub>3</sub> ランク  X方向、第二種構造要素である極脆性柱の改修及び補強壁の増設等が必要と思われる。  Y方向、壁の設置等による偏心のは正が必要と思われる。  なお、A、B ブロック間のEXP.J の改修が必要と思われる。	
* : 構造強度の調査の欄の ( ) 内の数値は極脆性柱で定まる場合の値  部分、性能ランクの判定に採用した数値等を示す。			

## 1. 構造部材断面調査

### i. A ブロック

意匠図及び部材寸法図はあったが、構造図がなかったので、現地にて、柱等の断面のはつり及び鉄筋探査計により内部の鉄筋について配筋調査を行い、また、体育館・講堂部分については、ローリングタワーを用いて、梁の使用鉄骨部材の寸法等を測定するとともに、柱についても1、3階部分で仕上げ等をはつり、鉄骨部材の測定を行った。これらの結果に基づいて、耐震診断を行う上で必要な構造図を再生した。なお、部材寸法については、実測の結果と部材寸法図を比較した結果、ほぼ相違はなかった。

配筋調査測定結果は、下記のとおりであった。

#### ① A 1 ブロック

柱主筋のかぶり厚さ	平均値	4.51 cm	・基準かぶり厚さ間の確率	53.45 %	・ランクB
フープ間隔	平均値	19.22 cm			
壁筋間隔	平均値	W 20	縦筋	9 φ-0311	ダブル
			横筋	9 φ-0262	ダブル
		W 15	縦筋	9 φ-0263	シングル
			横筋	9 φ-0208	シングル
		W 12	縦筋	9 φ-0208	シングル
			横筋	9 φ-0180	シングル

#### ② A 2 ブロック

柱主筋のかぶり厚さ	平均値	4.42 cm	・基準かぶり厚さ間の確率	65.99 %	・ランクB
フープ間隔	平均値	20.62 cm			
壁筋間隔	平均値	W 12	縦筋	9 φ-0265	シングル
			横筋	9 φ-0227	シングル

#### ③ A 3 ブロック

柱主筋のかぶり厚さ	平均値	4.51 cm	・基準かぶり厚さ間の確率	69.93 %	・ランクB
フープ間隔	平均値	20.17 cm			
壁筋間隔	平均値	W 12	縦筋	9 φ-0209	シングル
			横筋	9 φ-0233	シングル
		W 12A	縦筋	13 φ-0283	シングル
			横筋	13 φ-0281	シングル

#### ④ A 4 ブロック

柱主筋のかぶり厚さ	平均値	4.32 cm	・基準かぶり厚さ間の確率	75.17 %	・ランクA
フープ間隔	平均値	19.45 cm			
壁筋間隔	平均値	W 12	縦筋	9 φ-0281	シングル
			横筋	9 φ-0266	シングル

#### ⑤ A棟全体

柱主筋のかぶり厚さ	平均値	4.42 cm	・基準かぶり厚さ間の確率	66.50 %	・ランクB
フープ間隔	平均値	19.88 cm			
壁筋間隔	平均値	W 20	縦筋	9 φ-0311	ダブル
			横筋	9 φ-0262	ダブル
		W 15	縦筋	9 φ-0263	シングル
			横筋	9 φ-0208	シングル
		W 12	縦筋	9 φ-0247	シングル
			横筋	9 φ-0230	シングル
		W 12A	縦筋	13 φ-0283	シングル
			横筋	13 φ-0281	シングル

### ii. B ブロック

耐震診断を行う上で必要な設計図書が残存していたので、現地において、平面寸法、高さ及び各部材の各寸法を実測し、設計図書と比較照合した結果、ほぼ相違はなかった。

## 2. 履歴外観調査

### (1) 履歴調査

設計図書等の資料及び建物管理者等からの事情聴取等により、増改築、用途変更、被災等の経緯等を調査した。

### (2) 外観調査

#### i. A ブロック

外部では、壁の開口部周りにひび割れが見られ、仕上げの浮きや剥落が見られた。内部では、壁の開口部周り及び梁にひび割れが見られ、開口部周り等に漏水跡が見られた。また、柱や梁等に仕上げの浮きや塗装の剥がれが随所に見られた。この結果、総部材数による判定は、A 1 ブロックについてはCランク、A 2～A 4 ブロックについてはBランクであった。

なお、屋上の煙突については、ひび割れが数多く見られ、劣化が進行しているようなので、大地震時に倒壊・落下の恐れがあり、撤去等が必要と思われる。

#### ii. B ブロック

外部では、壁の開口部周りに多少ひび割れが見られた。内部では、壁の開口部周りに多少ひび割れが見られ、柱等に仕上げの浮きが見られた。また、天井面に漏水跡が随所に見られた。この結果、総部材数による判定は、Bランクであった。

### (3) 不同沈下測定

#### i. A ブロック

各ブロックにおいて測定した結果は、下記のとおりであった。

各ブロックともに、多少の変形は見られたが、施工誤差と思われ、使用上問題とならない程度であった。

##### ① A 1 ブロック

1、3階の体育館及び講堂部分の床にて測定

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/187、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/428

##### ② A 2、A 3 ブロック

2、3階の廊下及び教室の床にて測定

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/215、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/450

##### ③ A 4 ブロック

2、3階の教室の床にて測定

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/400、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/636

#### ii. B ブロック

2、3階の教室の床にて測定を行った結果、東西方向（建物長辺方向）で最大 1/333、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/600程度となり、多少の変形は見られたが、施工誤差と思われ、使用上問題とならない程度であった。

### 3. コンクリートの強度等の調査

A ブロックについては、各ブロックごとに、各階 1~3 本づつ、計 25 本、B ブロックについては、各階 2 本づつ、計 8 本、総計 33 本のコアを採取した。

採取したコアについての圧縮強度試験等の結果は、次のとおりであった。

#### (1) コンクリートコアの圧縮強度試験結果

##### i. A ブロック

###### ① A 1 ブロック

全体平均圧縮強度  $248.1 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $72.38 \text{kgf/cm}^2$  で、設計基準強度 [ $F_c = 135 \text{kgf/cm}^2$ ] ; 昭和12年の建築につき、設計基準強度は不明のため、過去の資料等を勘案して想定。以下、A ブロックにおいて同様とする。] を上回り、合格率 94.06% で A ランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度
1	A 1 - 1 - W - 1 A 1 - 1 - W - 2	179.3 294.9	237.1 ( 81.74 )	248.1 ( 72.38 )	[ $F_c 135$ ]
2	A 1 - 2 - W - 1 A 1 - 2 - W - 2	240.3 262.8	251.5 ( 15.91 )		
3	A 1 - 3 - W - 1 A 1 - 3 - W - 2	179.7 160.5	170.1 ( 13.58 )	275.3 ( 83.92 )	[ $F_c 135$ ]
4	A 1 - 4 - W - 1 A 1 - 4 - W - 2	298.8 368.7	333.7 ( 49.43 )		

###### ② A 2 ブロック

全体平均圧縮強度  $275.3 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $83.92 \text{kgf/cm}^2$  で、設計基準強度 [ $F_c = 135 \text{kgf/cm}^2$ ] を上回り、合格率 95.25% で A ランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度	
1	A 2 - 1 - W - 1	145.6	—	275.3 ( 83.92 )	[ $F_c 135$ ]	
2	A 2 - 2 - W - 1 A 2 - 2 - W - 2	202.3 292.7	247.5 ( 63.92 )			
3	A 2 - 3 - W - 1 A 2 - 3 - W - 2 A 2 - 3 - W - 3	320.3 325.0 366.2	337.1 ( 25.25 )	266.4 ( 70.26 )		

###### ③ A 3 ブロック

全体平均圧縮強度  $266.4 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $70.26 \text{kgf/cm}^2$  で、設計基準強度 [ $F_c = 135 \text{kgf/cm}^2$ ] を上回り、合格率 96.92% で A ランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度
B	A 3 - B - W - 1	189.8	—	266.4 ( 70.26 )	[ $F_c 135$ ]
1	A 3 - 1 - W - 1 A 3 - 1 - W - 2	244.4 333.1	288.7 ( 62.72 )		
2	A 3 - 2 - W - 1	208.5	—	266.4 ( 70.26 )	[ $F_c 135$ ]
3	A 3 - 3 - W - 1 A 3 - 3 - W - 2	254.4 368.3	311.3 ( 80.54 )		

④ A 4 ブロック

全体平均圧縮強度  $225.9 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $69.21 \text{kgf/cm}^2$ で、設計基準強度 [ $F_c = 135 \text{kgf/cm}^2$ ] を上回り、合格率 90.49%でAランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度
B	A 4 - B - W - 1	190.9	214.3 ( 33.09 )	225.9 ( 69.21 )	[ $F_c 135$ ]
	A 4 - B - W - 2	237.7			
	A 4 - 1 - W - 1	200.2	—		
	A 4 - 2 - W - 1	161.2	—		
3	A 4 - 3 - W - 1	339.7	—		

⑤ A 2 + A 3 + A 4 ブロック

全体平均圧縮強度  $257.8 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $75.87 \text{kgf/cm}^2$ で、設計基準強度 [ $F_c = 135 \text{kgf/cm}^2$ ] を上回り、合格率 94.63%でAランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度		
B	A 3 - B - W - 1	189.8	206.1 ( 27.34 )	257.8 ( 75.89 )	[ $F_c 135$ ]		
	A 4 - B - W - 1	190.9					
	A 4 - B - W - 2	237.7					
	A 2 - 1 - W - 1	145.6	230.8 ( 79.25 )				
1	A 3 - 1 - W - 1	244.4					
	A 3 - 1 - W - 2	333.1					
	A 4 - 1 - W - 1	200.2					
2	A 2 - 2 - W - 1	202.3	216.1 ( 55.16 )				
	A 2 - 2 - W - 2	292.7					
	A 3 - 2 - W - 1	208.5					
	A 4 - 2 - W - 1	161.2					
3	A 2 - 3 - W - 1	320.3	328.9 ( 41.71 )	318.1 ( 63.91 )	[ $F_c 135$ ]		
	A 2 - 3 - W - 2	325.0					
	A 2 - 3 - W - 3	366.2					
	A 3 - 3 - W - 1	254.4					
	A 3 - 3 - W - 2	368.3					
	A 4 - 3 - W - 1	339.7					

ii. B ブロック

全体平均圧縮強度  $318.1 \text{kgf/cm}^2$ 、標準偏差値  $63.91 \text{kgf/cm}^2$ で、設計基準強度 [ $F_c = 180 \text{kgf/cm}^2$ ] を上回り、合格率 98.46%でAランクであった。

単位 ;  $\text{kgf/cm}^2$ 、( ) 内 ; 標準偏差値を示す。

階	試 料	圧縮強度	各階平均強度	全体平均強度	設計基準強度		
1	B - 1 - W - 1	245.6	260.4 ( 20.93 )	318.1 ( 63.91 )	Fc180		
	B - 1 - W - 2	275.2					
2	B - 2 - W - 1	272.9	311.0 ( 53.95 )				
	B - 2 - W - 2	349.2					
3	B - 3 - W - 1	356.3	378.8 ( 31.82 )				
	B - 3 - W - 2	401.3					
4	B - 4 - W - 1	393.3	322.3 ( 100.33 )				
	B - 4 - W - 2	251.4					

## (2) コンクリートの中性化深さ試験結果

コンクリートの中性化深さ試験結果は、以下のとおりであった。

### i. A ブロック

#### ① A 1 ブロック

建築年次 昭和12年、基準値 2.89 cm (経年60年)

屋外	中性化の範囲	0.2 ~ 3.0 cm	平均値	1.38 cm	ランクA
室内	中性化の範囲	0.3 ~ 3.0 cm	平均値	1.43 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.2 ~ 2.5 cm	平均値	0.68 cm	ランクA

#### ② A 2 ブロック

建築年次 昭和12年、基準値 2.89 cm (経年60年)

室内	中性化の範囲	0.0 ~ 2.7 cm	平均値	0.67 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.2 ~ 1.1 cm	平均値	0.56 cm	ランクA

#### ③ A 3 ブロック

建築年次 昭和12年、基準値 2.89 cm (経年60年)

室内	中性化の範囲	0.0 ~ 3.2 cm	平均値	1.27 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.0 ~ 3.1 cm	平均値	0.97 cm	ランクA

#### ④ A 4 ブロック

建築年次 昭和12年、基準値 2.89 cm (経年60年)

室内	中性化の範囲	0.0 ~ 5.5 cm	平均値	1.63 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.0 ~ 2.2 cm	平均値	0.74 cm	ランクA

#### ⑤ A ブロック全体

建築年次 昭和12年、基準値 2.89 cm (経年60年)

屋外	中性化の範囲	0.2 ~ 3.0 cm	平均値	1.38 cm	ランクA
室内	中性化の範囲	0.0 ~ 5.5 cm	平均値	1.22 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.0 ~ 3.1 cm	平均値	0.76 cm	ランクA

### ii. B ブロック

建築年次 昭和39年、基準値 2.14 cm (経年33年)

屋外	中性化の範囲	0.0 ~ 0.2 cm	平均値	0.03 cm	ランクA
室内	中性化の範囲	0.0 ~ 1.0 cm	平均値	0.50 cm	ランクA
室外	中性化の範囲	0.0 ~ 1.3 cm	平均値	0.68 cm	ランクA

## 4. 鉄骨接合部の調査

A 1 ブロックの体育館・講堂部分の柱、梁について調査を行った結果、梁については塗装がされており、鍛等はほとんど見られず、部材のねじれ、変形等も見られなかった。

柱については、仕上げをはつり取って調査を行ったが、1層部分は仕上げが鉄筋コンクリートとなっており鍛はあまり見られなかつたが、2層部分は仕上げがラスモルタルとなっており鍛が見られた。

なお、各部材については、実測を行い、耐震診断計算の検討資料とするため、その結果に基づいて構造図を再生した。

## 5. 構造強度の調査

構造強度の調査にあたっては、下記の(1)の計算方針等に則り、下記の(2)の耐震診断用コンクリート強度等を採用して、構造強度の計算を行った。その計算結果は、下記の(3)のとおりであった。

### (1) 計算方針

構造強度の算定は、下記の計算方針等に基づき行った。

#### i. A ブロック

- a. 本ブロックは、意匠図及び部材寸法図はあったが、構造図がなかったので、再生構造図に基づき検討した。
- b. 形状指標は、A ブロック全体として評価し、各ブロックとともに、この結果を用いた。
- c. 耐震診断計算は、各ブロックごとに下記により行った。

##### ① A 1 ブロック

体育館・講堂部分については、鉄筋コンクリート造の2層として、「DOC-RC/SRC」を用いて行った。また、同部分のY方向（梁間方向）については、併せて、鉄骨造の2層の構造体として、「文部省基準」に準拠して「手計算」により行った。

なお、その際、柱脚については、同部分を調査できなかつたので、形態は不明であったが、本施設と同様の時期に設計された建物の資料等を勘案して、固定、かつ、その耐力は柱頭の1/2程度と仮定した。

その他の地上4階建の校舎部分については、A 2 ブロックに含めて計算を行った。

##### ② A 2 ブロック

A 1 ブロックの地上4階建の校舎部分を含めて、鉄筋コンクリート造の地上4階として、「DOC-RC/SRC」を用いて行った。表記は、1階～4階とした。

##### ③ A 3 ブロック

地下1階の周囲にドライエリアが設置されているので、鉄筋コンクリート造の地上4階建として、「DOC-RC/SRC」を用いて行った。ただし、表記は、地下1階（B 1）、1階～3階とした。

##### ④ A 4 ブロック

地下1階の周囲がドライエリア等により開放されているので、鉄筋コンクリート造の地上4階建として、「DOC-RC/SRC」を用いて行った。ただし、表記は、地下1階（B 1）、1階～3階とした。

d. A 1～A 3 ブロックのX方向（桁行方向）については、各ブロックの計算結果の合算も行った。

e. 計算結果は、各ブロックごとに表示した。ただし、A 1～A 3 ブロックのX方向（桁行方向）については、各ブロックの計算結果を合算したものも表示した。

#### ii. B ブロック

- a. 設計図書及び現地調査の結果に基づいて検討した。
- b. 北側、袖壁付き柱の袖壁は、厚さは10cmと薄く、柱幅も60～85cmであるので、耐力壁にならないものと判断し、無視した。
- c. 耐震診断計算は、鉄筋コンクリート造の地上4階建として、「DOC-RC/SRC」を用いて行い、その結果を表示した。

(2) 耐震診断用コンクリート強度等

構造強度の算定に採用した耐震診断用コンクリート強度等及び建物重量等は、下記の数値とした。

ア. 耐震診断用コンクリート強度

i. A ブロック

A ブロックについては、A 1～A 4 に分割してコンクリートの圧縮強度の調査を行ったが、A 1 ブロック（体育館・講堂を含む部分）と A 2～A 4 ブロック（その他の校舎部分）とは形態が特に異なっているので、耐震診断用コンクリート強度は、A 1 ブロックと A 2～A 4 ブロックに分けて算出した。

① A 1 ブロック

単位 ; kgf/cm<sup>2</sup>

階	平均値 (X)	標準偏差値 ( $\sigma$ )	強度 ( $X - \sigma / 2$ )
1～2	244.3	48.80	219
3～4	251.9	99.01	202

② A 2～A 4 ブロック

単位 ; kgf/cm<sup>2</sup>

階	平均値 (X)	標準偏差値 ( $\sigma$ )	強度 ( $X - \sigma / 2$ )
B1	206.1	27.34	192
1	230.8	79.26	191
2	216.1	55.17	188
3	328.9	41.71	308
4	333.7	49.43	309

(\* 4 階部分は、A 1 ブロックのコア強度を採用)

ii. B ブロック

単位 ; kgf/cm<sup>2</sup>

階	平均値 (X)	標準偏差値 ( $\sigma$ )	強度 ( $X - \sigma / 2$ )
1	260.4	20.93	249
2	311.0	53.95	284
3	378.8	31.82	362
4	322.3	100.33	272

イ. 耐震診断用鉄筋強度

i. A ブロック

鉄筋 SR 24 程度と想定  $6 \gamma = 3,000 \text{kgf/cm}^2$

鉄骨 SS 41 程度と想定  $6 \gamma = 2,400 \text{kgf/cm}^2$

ii. B ブロック

鉄筋 SR 24  $6 \gamma = 3,000 \text{kgf/cm}^2$

#### ウ. 建物重量等

各ブロックの建物重量等は以下のとおりとした。ただし、単位重量は、構造計算書が無かったので、原則として、 $1.20\text{t}/\text{m}^3$ とした。

##### i. A ブロック

###### ① A 1 ブロック

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )
4	239.17	239.17	341.67	0.70
3	143.32	382.49	119.43	1.20
1～2	410.00	792.49	341.67	1.20

\* 本ブロックについては、2層として検討するので、3階部分の重量を、上下階に振り分けて、下記の重量分布とした。

層	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
2	310.83	310.83	401.38	0.77	1.408
1	481.66	792.49	401.38	1.20	1.000

###### ② A 2 ブロック

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
4	81.60	81.60	68.00	1.20	2.545
3	559.99	641.59	466.66	1.20	1.437
2	576.95	1,218.54	480.79	1.20	1.178
1	581.27	1,799.81	484.39	1.20	1.000

###### ③ A 3 ブロック

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
P1	45.12	45.12	37.60	1.20	—
3	286.47	331.59	238.73	1.20	1.529
2	286.47	618.06	238.73	1.20	1.292
1	286.47	904.53	238.73	1.20	1.141
B1	338.50	1,243.03	282.08	1.20	1.000

###### ④ A 4 ブロック

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
3	245.21	245.21	204.34	1.20	1.573
2	245.21	490.42	204.34	1.20	1.307
1	245.21	735.63	204.34	1.20	1.147
B1	290.78	1,026.41	242.32	1.20	1.000

###### ⑤ A 1+A 2+A 3 の場合

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
4	320.77	320.77	409.67	0.78	2.165
3	1,034.90	1,355.67	862.42	1.20	1.442
2	1,273.42	2,629.09	1,061.19	1.20	1.146
1	867.74	3,496.83	723.12	1.20	1.000
B1	338.50	—	282.08	1.20	1.000

##### ii. B ブロック

階	各階重量 (t)	総重量 (t)	床面積 ( $\text{m}^2$ )	単位重量 ( $\text{t}/\text{m}^2$ )	A <sub>1</sub>
4	181.69	181.69	151.41	1.20	1.554
3	163.44	345.13	136.20	1.20	1.304
2	163.44	508.57	136.20	1.20	1.147
1	193.98	702.55	161.65	1.20	1.000

(3) 計算結果

i. A ブロック

① A 1 ブロックの計算結果 (X方向の計算結果は参考値)

(a) 鉄筋コンクリート部分の一次診断計算結果 ( $\alpha = 1 l_s / 1 E_T$  ,  $1 E_T = 0.80$  とする。)

方 向	層	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>D</sub>	T	l <sub>s</sub>	性能ランク	
									$\alpha$	ランク
X	2	1.15 0.73	1.00 1.00	W C	1.25	0.73	0.80	0.73	0.91	B <sub>1</sub>
	1	0.90 0.26	1.00 1.00	W C	1.09	0.73	0.80	0.64	0.80	B <sub>2</sub>
Y	2	2.51 0.28	1.00 1.00	W C	2.03	0.73	0.80	1.19	1.48	A <sub>2</sub>
	1	1.12 0.14	1.00 1.00	W C	1.22	0.73	0.80	0.71	0.88	B <sub>1</sub>

( ) 内は、極短柱を考慮した場合の値

(b) 鉄筋コンクリート部分の二次診断計算結果 ( $\alpha = 2 l_s / 2 E_T$  ,  $2 E_T = 0.60$  とする。)

方 向	層	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>D</sub>	T	2 l <sub>s</sub>	性能ランク		C <sub>T</sub> · S <sub>D</sub>	指針 (St=0.3)
									$\alpha$	ランク		
X	2	0.07 0.36	1.27 2.00	M M	0.55	0.77	0.98	0.42	0.70	B <sub>3</sub>	0.25	0.78 0.39
	1	0.01 0.30	1.00 2.00	M M	0.60	0.85	0.98	0.51	0.85	B <sub>1</sub>	0.19	0.63 0.51
Y	2	0.77 0.53	1.00 2.00	M M	0.99	0.69	0.98	0.67	1.11	A <sub>3</sub>	0.52	1.64 0.63
	1	0.16 0.31 0.40	0.80 1.00 1.27	GZ M M	0.59 (0.47)	0.85	0.98	0.50 (0.39)	[0.65]	B <sub>3</sub>	0.49	1.63 0.39

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

(c) 鉄骨造部分の診断計算結果 (判定指標値  $l_s \geq 0.7$  及び  $q \geq 1.0$ )

検討の詳細は、図及び表編の資料 1 に示してあるが、次のような結果であった。

方 向	層	Q <sub>u</sub> (t)	F	W <sub>i</sub> · A <sub>i</sub> (t)	E <sub>o</sub>	T	l <sub>s</sub>	q	ランク
Y	2	38.48	2.20	87.97	0.96	0.90	0.86	1.74	(1)
	1	38.87	1.75	131.74	0.51	0.90	0.46	1.18	(2)

② A 2 ブロックの計算結果 (X方向の計算結果は参考値)

(a) 一次診断計算結果 ( $\alpha = {}_1 l_s / {}_1 E_T$ 、 ${}_1 E_T = 0.80$  とする。)

方 向	階	C	F	TYPE	$E_o$	$S_o$	T	${}_1 l_s$	性能ランク	
									$\alpha$	ランク
X	4	1.71 1.93	1.00 1.00	W C	1.91	0.73	0.80	1.12	1.40	A <sub>2</sub>
	3	0.33 1.76	1.00 1.00	W C	1.12	0.73	0.80	0.65	0.81	B <sub>2</sub>
	2	0.03 0.10 0.81	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.56 (0.34)	0.73	0.80	0.32 (0.20)	(0.25)	D <sub>2</sub>
	1	0.06 0.64	1.00 1.00	W C	0.51	0.73	0.80	0.30	0.37	C <sub>3</sub>
Y	4	11.56 0.91	1.00 1.00	W C	7.63	0.73	0.80	4.46	5.57	A <sub>1</sub>
	3	2.94 1.16	1.00 1.00	W C	2.68	0.73	0.80	1.57	1.96	A <sub>1</sub>
	2	1.62 0.57	1.00 1.00	W C	1.69	0.73	0.80	0.98	1.22	A <sub>3</sub>
	1	0.55 0.50	1.00 1.00	W C	0.91	0.73	0.80	0.53	0.66	B <sub>3</sub>

( ) 内は、極短柱を考慮した場合の値

(b) 二次診断計算結果 ( $\alpha = {}_2 l_s / {}_2 E_T$ 、 ${}_2 E_T = 0.60$  とする。)

方 向	階	C	F	TYPE	$E_o$	$S_o$	T	${}_2 l_s$	性能ランク		$C_T \cdot S_D$	指針 (St=0.3)	
									$\alpha$	ランク		q	$l_s$
X	4	1.33 1.06	1.00 3.20	M MC	2.28	0.77	0.98	1.73	2.88	A <sub>1</sub>	0.94	1.97	1.08
	3	0.05 0.11 0.21 1.72	0.80 1.00 1.00 1.27	GZ S M M	1.57 (0.65)	0.85	0.98	1.32 (0.55)	2.20	A <sub>1</sub>	0.94	3.05	1.28
	2	0.11 0.43 0.35	0.80 1.00 1.00	GZ S M	0.65 (0.45)	0.77	0.98	0.49 (0.34)	0.81	B <sub>2</sub>	0.50	1.69	0.49
	1	0.38 0.24	1.00 1.00	S M	0.62	0.85	0.98	0.52	0.86	B <sub>1</sub>	0.53	1.76	0.52
Y	4	7.22 3.04	1.00 1.00	S M	6.41	0.77	0.98	4.86	8.10	A <sub>1</sub>	4.95	10.37	3.05
	3	3.24 0.86	1.00 1.00	S M	2.93	0.85	0.98	2.47	4.11	A <sub>1</sub>	2.51	8.15	2.40
	2	1.34 0.50	1.00 1.00	S M	1.53	0.77	0.98	1.16	1.93	A <sub>1</sub>	1.18	4.00	1.18
	1	0.25 0.12 0.48	1.00 1.00 1.27	S M M	0.72	0.77	0.98	0.55	0.91	B <sub>1</sub>	0.55	1.83	0.55

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

③ A 3 ブロックの計算結果 (X方向の計算結果は参考値)

(a) 一次診断計算結果 ( $\alpha = {}_1 l_s / {}_1 E_T$ 、 ${}_1 E_T = 0.80$  とする。)

方 向	階	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>o</sub>	T	{} <sub>1</sub> l <sub>s</sub>	性能ランク	
									$\alpha$	ランク
X	3	0.38 1.72	1.00 1.00	W C	0.99	0.73	0.80	0.58	0.72	B <sub>3</sub>
	2	0.19 0.87	1.00 1.00	W C	0.57	0.73	0.80	0.33	0.41	C <sub>3</sub>
	1	0.13 0.61	1.00 1.00	W C	0.46	0.73	0.80	0.27	0.33	D <sub>1</sub>
	B1	0.88 0.54	1.00 1.00	W C	1.26	0.73	0.80	0.74	0.92	B <sub>1</sub>
Y	3	2.94 1.09	1.00 1.00	W C	2.32	0.73	0.80	1.35	1.68	A <sub>1</sub>
	2	1.48 0.55	1.00 1.00	W C	1.33	0.73	0.80	0.78	0.97	B <sub>1</sub>
	1	1.03 0.38	1.00 1.00	W C	1.08	0.73	0.80	0.63	0.78	B <sub>2</sub>
	B1	1.02 0.37	1.00 1.00	W C	1.29	0.73	0.80	0.75	0.93	B <sub>1</sub>

( ) 内は、極短柱を考慮した場合の値

(b) 二次診断計算結果 ( $\alpha = {}_2 l_s / {}_2 E_T$ 、 ${}_2 E_T = 0.60$  とする。)

方 向	階	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>o</sub>	T	{} <sub>2</sub> l <sub>s</sub>	性能ランク		$C_T \cdot S_o$	指針 (St=0.3)	
									$\alpha$	ランク		q	l <sub>s</sub>
X	3	0.38 0.94 0.61	1.00 1.27 2.90	S M MC	1.36	0.85	0.98	1.15	1.91	A <sub>1</sub>	0.79	2.75	1.20
	2	0.47 0.40	1.00 1.00	S M	0.62	0.85	0.98	0.52	0.86	B <sub>1</sub>	0.53	1.91	0.56
	1	0.40 0.24	1.00 1.00	S M	0.53	0.85	0.98	0.45	0.75	B <sub>2</sub>	0.46	1.61	0.47
	B1	0.88 0.27	1.00 1.00	S M	1.16	0.68	0.98	0.77	1.28	A <sub>2</sub>	0.79	2.63	0.77
Y	3	3.02 1.27	1.00 1.00	S M	2.68	0.85	0.98	2.26	3.76	A <sub>1</sub>	2.30	8.01	2.36
	2	1.71 0.27	1.00 1.00	S M	1.42	0.85	0.98	1.20	2.00	A <sub>1</sub>	1.22	4.40	1.30
	1	0.93 0.43	1.00 1.00	S M	1.14	0.85	0.98	0.96	1.60	A <sub>1</sub>	0.98	3.43	1.01
	B1	0.72 0.45	1.00 1.00	S M	1.18	0.68	0.98	0.78	1.30	A <sub>2</sub>	0.80	2.66	0.78

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

④ A 4 ブロックの計算結果

(a) 一次診断計算結果 ( $\alpha = 1 I_s / 1 E_T$ 、 $1 E_T = 0.80$  とする。)

方向	階	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>o</sub>	T	1 I <sub>s</sub>	性能ランク	
									$\alpha$	ランク
X	3	0.37 1.27 1.85	0.80 1.00 1.00	SC W C	1.60 (1.09)	0.73	0.80	0.94 (0.64)	1.17	A <sub>3</sub>
	2	0.17 0.79 0.77	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.95 (0.64)	0.73	0.80	0.55 (0.37)	(0.46)	C <sub>2</sub>
	1	0.11 0.44 0.55	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.69 (0.47)	0.73	0.80	0.40 (0.27)	(0.33)	D <sub>1</sub>
	B1	0.31 0.55	1.00 1.00	W C	0.70	0.73	0.80	0.41	0.51	C <sub>2</sub>
Y	3	2.78 1.48	1.00 1.00	W C	2.39	0.73	0.80	1.40	1.75	A <sub>1</sub>
	2	1.31 0.70	1.00 1.00	W C	1.28	0.73	0.80	0.75	0.93	B <sub>1</sub>
	1	0.97 0.48	1.00 1.00	W C	1.09	0.73	0.80	0.63	0.78	B <sub>2</sub>
	B1	0.10 0.30 0.42	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.60 (0.42)	0.73	0.80	0.35 (0.25)	(0.31)	D <sub>1</sub>

( ) 内は、極短柱を考慮した場合の値

(b) 二次診断計算結果 ( $\alpha = 2 I_s / 2 E_T$ 、 $2 E_T = 0.60$  とする。)

方向	階	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>o</sub>	T	2 I <sub>s</sub>	性能ランク		C <sub>T</sub> * S <sub>D</sub>	指針 (St=0.3)	
									$\alpha$	ランク		q	I <sub>s</sub>
X	3	1.58 1.43	1.00 1.00	S M	1.89	0.85	0.98	1.59	2.65	A <sub>1</sub>	1.62	5.49	1.61
	2	0.19 0.89 0.46	0.80 1.00 1.00	GZ S M	0.97 (0.66)	0.85	0.98	0.82 (0.55)	[0.91]	B <sub>1</sub>	0.70	2.49	0.58
	1	0.19 0.56 0.27	0.80 1.00 1.00	GZ S M	0.70 (0.53)	0.85	0.98	0.59 (0.44)	[0.73]	B <sub>3</sub>	0.56	1.95	0.46
	B1	0.44 0.28	1.00 1.00	S M	0.73	0.85	0.98	0.61	1.01	A <sub>3</sub>	0.62	2.06	0.61
Y	3	0.63 3.37	1.00 1.00	S M	2.50	0.85	0.98	2.11	3.51	A <sub>1</sub>	2.15	7.29	2.14
	2	1.75 0.30	1.00 1.00	S M	1.47	0.85	0.98	1.23	2.05	A <sub>1</sub>	1.26	4.49	1.31
	1	0.47 0.78	1.00 1.00	S M	1.05	0.85	0.98	0.88	1.46	A <sub>2</sub>	0.90	3.14	0.92
	B1	0.13 0.40 0.24	0.80 1.00 1.00	GZ S M	0.65 (0.47)	0.77	0.98	0.49 (0.35)	[0.58]	C <sub>1</sub>	0.45	1.50	0.35

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

⑤ A 1+A 2+A 3 ブロックのX方向の計算結果 (A 1+A 2+A 3 ブロックの合算値)

二次診断計算結果 ( $\alpha = {}_2 I_s / {}_2 E_T$  ,  ${}_2 E_T = 0.60$  とする。)

方 向	階	C	F	TYPE	E <sub>o</sub>	S <sub>o</sub>	T	{} <sub>2</sub> I <sub>s</sub>	性能ランク		C <sub>T</sub> ・S <sub>D</sub>	指針 (St=0.3)	
									$\alpha$	ランク		q	I <sub>s</sub>
X	4	0.39 0.62	1.00 2.00	M M	0.81	0.77	0.98	0.61	1.01	A <sub>3</sub>	0.63	1.55	0.45
	3	0.02 0.14 1.15 0.23	0.80 1.00 1.00 2.00	GZ S M M	0.99 (0.46)	0.85	0.98	0.82 (0.38)	1.36	A <sub>2</sub>	0.79	2.56	0.80
	2	0.05 0.30 0.25 0.09	0.80 1.00 1.00 2.00	GZ S M M	0.45 (0.29)	0.77	0.98	0.34 (0.21)	0.56	C <sub>1</sub>	0.45	1.57	0.36
	1	0.29 0.18 0.06	1.00 1.00 2.00	S M M	0.46	0.85	0.98	0.38	0.63	C <sub>1</sub>	0.46	1.53	0.38
	B1	0.72 0.45	1.00 1.00	S M	1.18	0.68	0.98	0.78	1.30	A <sub>2</sub>	0.70	2.33	0.78

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

上記合算の場合のE<sub>o</sub> 値の算定は、下記によった。

階	A 1 ブロック			A 2 ブロック			A 3 ブロック			合 計			E <sub>o</sub>
	C	F	TYPE	C	F	TYPE	C	F	TYPE	C	F	TYPE	
4	0.06 0.35	1.27 2.00	M M	0.33 0.27	1.00 3.20	M MC				0.39 0.62	1.00 2.00	M M	0.81
3	0.01 0.08	1.27 2.00	M	0.02 0.05 0.10 0.81	0.80 1.00 1.00 1.27	GZ S M M	0.09 0.23 0.15	1.00 1.27 2.90	S M MC	0.02 0.14 1.15 0.23	0.80 1.00 1.00 2.00	GZ S M M	0.99 (0.46)
2	0.00 0.09	1.00 2.00	M	0.05 0.19 0.16	0.80 1.00 1.00	GZ S M	0.11 0.09	1.00 1.00	S M	0.05 0.30 0.25 0.09	0.80 1.00 1.00 2.00	GZ S M M	0.45 (0.29)
1	0.00 0.06	1.00 2.00	M	0.19 0.12	1.00 1.00	S M	0.10 0.06	1.00 1.00	S M	0.29 0.18 0.06	1.00 1.00 2.00	S M	0.46
B1										0.72 0.45	1.00 1.00	S M	1.18

## II. B ブロック

(a) 一次診断計算結果 ( $\alpha = {}_1 l_s / {}_1 E_T$ 、 ${}_1 E_T = 0.80$  とする。)

方向	階	C	F	TYPE	$E_o$	$S_D$	T	${}_1 l_s$	性能ランク	
									$\alpha$	ランク
X	4	0.93 0.29 0.53	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.42 (0.70)	0.85	0.80	0.28 (0.48)	(0.60)	C <sub>1</sub>
	3	0.53 0.15 0.33	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.28 (0.46)	0.85	0.80	0.19 (0.31)	(0.38)	C <sub>3</sub>
	2	0.41 0.10 0.26	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.24 (0.41)	0.85	0.80	0.16 (0.28)	(0.35)	C <sub>3</sub>
	1	0.34 0.05 0.24	0.80 1.00 1.00	SC W C	0.23 (0.40)	0.85	0.80	0.15 (0.27)	(0.33)	D <sub>1</sub>
Y	4	1.78 1.21	1.00 1.00	W C	1.64	0.85	0.80	1.12	1.40	A <sub>2</sub>
	3	0.93 0.69	1.00 1.00	W C	1.01	0.85	0.80	0.69	0.86	B <sub>1</sub>
	2	0.70 0.54	1.00 1.00	W C	0.90	0.85	0.80	0.61	0.76	B <sub>2</sub>
	1	0.61 0.45	1.00 1.00	W C	0.92	0.85	0.80	0.63	0.78	B <sub>2</sub>

( ) 内は、極短柱を考慮した場合の値

(b) 二次診断計算結果 ( $\alpha = {}_2 l_s / {}_2 E_T$ 、 ${}_2 E_T = 0.60$  とする。)

方向	階	C	F	TYPE	$E_o$	$S_D$	T	${}_2 l_s$	性能ランク		$C_T \cdot S_D$	指針 (St=0.3)	
									$\alpha$	ランク		q	$l_s$
X	4	0.95 0.24	1.00 3.20	M MC	0.76	0.83	0.99	0.63	1.05	A <sub>3</sub>	0.51	1.74	0.64
	3	0.64 0.20	1.00 3.20	M MC	0.65	0.92	0.99	0.59	0.98	B <sub>1</sub>	0.45	1.61	0.63
	2	0.54 0.29	0.80 2.00	GZ M	0.49 (0.45)	0.92	0.99	0.45 (0.42)	[0.70]	B <sub>3</sub>	0.51	1.77	0.43
	1	0.42 0.04 0.20	0.80 1.40 1.80	GZ M M	0.38 (0.43)	0.92	0.99	0.35 (0.40)	[0.66]	B <sub>3</sub>	0.49	1.63	0.40
Y	4	1.78 0.61	1.00 3.20	S MC	1.66	0.74	0.99	1.22	2.03	A <sub>1</sub>	1.02	3.49	1.25
	3	1.14 0.43	1.00 1.00	S M	1.12	0.74	0.99	0.82	1.36	A <sub>2</sub>	0.83	2.97	0.88
	2	1.13	1.00	M	0.94	0.74	0.99	0.69	1.15	A <sub>3</sub>	0.70	2.44	0.72
	1	0.85	1.00	M	0.85	0.83	0.99	0.70	1.16	A <sub>3</sub>	0.71	2.36	0.70

( ) 内は、極脆性部材を考慮した場合の値

[ ] 内は、第二種構造要素の極脆性部材による値

## § IV 総合所見

本件調査対象建築物について行った耐震診断調査の結果を取りまとめると、下記のとおりとなる。

### 1. 構造部材断面調査

#### i. A ブロック

意匠図及び部材寸法図はあったが構造図がなかったので、現地において、配筋調査、鉄骨部材の測定等を行い、耐震診断を行う上で必要な構造図を再生した。

なお、配筋調査結果は、次のとおりであった。

##### ① A 1 ブロック

柱主筋のかぶり厚さは、平均値 4.51 cm、基準かぶり厚さ間に存在する確率 53.45%で、B ランクであった。

##### ② A 2 ブロック

柱主筋のかぶり厚さは、平均値 4.42 cm、基準かぶり厚さ間に存在する確率 65.99%で、B ランクであった。

##### ③ A 3 ブロック

柱主筋のかぶり厚さは、平均値 4.51 cm、基準かぶり厚さ間に存在する確率 69.93%で、B ランクであった。

##### ④ A 4 ブロック

柱主筋のかぶり厚さは、平均値 4.32 cm、基準かぶり厚さ間に存在する確率 75.17%で、A ランクであった。

#### ii. B ブロック

耐震診断を行う上で必要な設計図書が残存していたので、現地において、平面、高さ及び各部材の寸法を実測し、設計図書と比較照合した結果、ほぼ相違はなかった。

### 2. 履歴外観調査の結果

#### (1) 外観調査

##### i. A ブロック

外部では、壁の開口部周りにひび割れが見られ、仕上げの浮きや剥落が見られた。内部では、壁の開口部周り及び梁にひび割れが見られ、開口部周り等に漏水跡が見られた。また、柱や梁等に仕上げの浮きや塗装の剥がれが随所に見られた。この結果、総部材数による判定は、A 1 ブロックについては C ランク、A 2～A 4 ブロックについては B ランクであった。

なお、屋上の煙突については、ひび割れが数多く見られ、劣化が進行しているようなので、大地震時に倒壊・落下の恐れがあり、撤去等が必要と思われる。

##### ii. B ブロック

外部では、壁の開口部周りに多少ひび割れが見られた。内部では、壁の開口部周りに多少ひび割れが見られ、柱等に仕上げの浮きが見られた。また、天井面に漏水跡が随所に見られた。この結果、総部材数による判定は、B ランクであった。

## (2) 不同沈下測定

### i. A ブロック

各ブロックにおいて測定した結果は、次のとおりであった。各ブロックともに、多少の変形は見られたが、施工誤差と思われ、使用上問題とならない程度であった。

#### ① A 1 ブロック

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/187、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/428

#### ② A 2、A 3 ブロック

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/215、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/450

#### ③ A 4 ブロック

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/400、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/636

### ii. B ブロック

東西方向（建物長辺方向）で最大 1/333、南北方向（建物短辺方向）で最大 1/600、多少の変形は見られたが、施工誤差と思われ、使用上問題とならない程度であった。

## 3. コンクリート強度の調査の結果

### (1) コンクリートコアの圧縮強度試験の結果

#### i. A ブロック

##### ① - A 1 ブロック

全体平均圧縮強度 248.1kgf/cm<sup>2</sup>、標準偏差値 72.38kgf/cm<sup>2</sup>で、設計基準強度 (Fc = 135kgf/cm<sup>2</sup>) を上回り、合格率 94.06%でAランクであった。

##### ② A 2 ブロック

全体平均圧縮強度 275.3kgf/cm<sup>2</sup>、標準偏差値 83.92kgf/cm<sup>2</sup>で、設計基準強度 (Fc = 135kgf/cm<sup>2</sup>) を上回り、合格率 95.25%でAランクであった。

##### ③ A 3 ブロック

全体平均圧縮強度 266.4kgf/cm<sup>2</sup>、標準偏差値 70.26kgf/cm<sup>2</sup>で、設計基準強度 (Fc = 135kgf/cm<sup>2</sup>) を上回り、合格率 96.92%でAランクであった。

##### ④ A 4 ブロック

全体平均圧縮強度 225.9kgf/cm<sup>2</sup>、標準偏差値 69.21kgf/cm<sup>2</sup>で、設計基準強度 (Fc = 135kgf/cm<sup>2</sup>) を上回り、合格率 90.49%でAランクであった。

#### ii. B ブロック

全体平均圧縮強度 318.1kgf/cm<sup>2</sup>、標準偏差値 63.91kgf/cm<sup>2</sup>で、設計基準強度 (Fc = 180kgf/cm<sup>2</sup>) を上回り、合格率 98.46%でAランクであった。

### (2) コンクリートの中性化深さ試験結果

#### i. A ブロック

① A 1 ブロック；屋外、室内、室外ともに基準値を下回り、判定はAランクであった。

② A 2 ブロック；室内、室外ともに基準値を下回り、判定はAランクであった。

③ A 3 ブロック；室内、室外ともに基準値を下回り、判定はAランクであった。

④ A 4 ブロック；室内、室外ともに基準値を下回り、判定はAランクであった。

#### ii. B ブロック

屋外、室内、室外ともに基準値を下回り、判定はAランクであった。

#### 4. 鉄骨接合部の調査

A 1 ブロックの体育館・講堂部分の柱、梁について調査を行った結果、梁については塗装がされており、錆等はほとんど見られなかった。また、部材のねじれ、変形等も見られなかった。

柱については、仕上げをはつり取って調査を行ったが、1階部分の鉄骨は仕上げが鉄筋コンクリートとなっていたり錆はあまり見られなかったが、3階部分は仕上げがラスモルタルとなっており錆が見られた。

この結果、鉄骨造の品質指標による判定は、Cランクであった。

#### 5. 耐震性能

##### (1) 耐震性能の評価

耐震性能の評価は、下記により行った。

###### i. A ブロック

① A 1～A 3 ブロックについては、Y方向は、各ブロックごとの計算結果に基づき評価し、X方向（平行方向）は、A 1～A 3 ブロックの計算結果を合算したものによって評価した。

なお、A 1 ブロックの鉄骨造（体育館・講堂部分）のY方向（梁間方向）については、「文部省基準」により行った計算結果によっても評価した。

② A 4 ブロックについては、X・Y方向ともに、単独に計算した結果よって評価した。

###### ii. B ブロック

X・Y方向ともに、その計算結果よって評価した。

##### (2) 耐震性能の評価結果

###### i. A ブロック

###### ① A 1 ブロック（Y方向）

鉄筋コンクリート造部分について検討した結果、二次診断の構造耐震指標（ $I_s$ ）は、システムマニュアルの「 $\alpha$ と耐震性能ランクのコメント」の性能ランク（以下、「性能ランク」という。）によると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）を2層で上回ったが、1層において下回り、性能ランクは、B<sub>2</sub> ランクで「耐震性能は比較的高いランクですが、補強されることをおすすめします。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、全層が1.0以上となったが、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（ $I_s$ ）は、1層が0.6未満となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性がある。」となった。

鉄骨造の部分については、その1フレームについて検討した結果、文部省基準に示されている判定指標値（ $I_s \geq 0.7$ かつ $q \geq 1.0$ ）を2層で上回ったが、1層において下回り、耐震性能は、「倒壊の危険性があるので、補強が必要である。」となった。

このブロックは、鉄骨造のフレームと鉄筋コンクリート造の壁により構成され、床版も鉄筋コンクリート造となっているので、お互いに補完し合うことは可能と思われるが、それぞれの耐力を単純に加算することはできないので、耐震性能は上記の結果となっている。

補強方法としては、耐力不足によって耐震性能が決定されているので、補強壁の増設等が必要と思われる。

###### ② A 2 ブロック（Y方向）

二次診断の構造耐震指標（ $I_s$ ）は、性能ランクによると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）を2～4階で上回ったが、1層において下回り、性能ランクは、B<sub>2</sub> ランクで「耐震性能は比較的高い

ランクですが、補強されることをおすすめします。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、全階ともに1.0以上となつたが、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（Is）は、1階が0.6未満となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性がある。」となった。

補強方法としては、耐力不足によって耐震性能が決定されているので、補強壁の増設等が必要と思われる。

### ③ A 3 ブロック (Y方向)

二次診断の構造耐震指標（Is）は、性能ランクによると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）を全階で上回り、性能ランクは、A<sub>2</sub> ランクで「安全だと思います。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、全階ともに1.0以上、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（Is）も、全階ともに0.6以上となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性が低い。」となった。

### ④ A 1+A 2+A 3 ブロックのX方向 (桁行方向) の耐震性能 (A 1+A 2+A 3 の合算)

二次診断の構造耐震指標（Is）は、性能ランクによると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）をB 1階、3階及び4階で上回ったが、1階及び2階において下回り、性能ランクは、C<sub>1</sub> ランクで「補強が必要です。または、精密診断をおすすめします。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、全階ともに1.0以上となつたが、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（Is）は、1階、2階及び4階が0.6未満となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性がある。」となった。

補強方法としては、耐力不足によって耐震性能が決定されているので、補強壁の増設等が必要と思われる。

なお、補強設計等にあたっては、各ブロックごとに補強壁等の耐震要素をバランスよく配置する必要がある。

### ⑤ A 4 ブロック

二次診断の構造耐震指標（Is）は、性能ランクによると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）をX方向のB 1、3階及びY方向の1～3階で上回ったが、X方向の1、2階及びY方向のB 1階において下回り、性能ランクは、C<sub>1</sub> ランクで「補強が必要です。または、精密診断をおすすめします。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、各方向、全階ともに1.0以上となつたが、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（Is）は、X方向の1、2階及びY方向のB 1階が0.6未満となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性がある。」となった。

補強方法としては、各方向ともに、第二種構造要素である極脆性部材及び耐力不足によって耐震性能が決定されているので、第二種構造要素である極脆性柱の改修及び補強壁の増設等が必要と思われる。

### ii. B ブロック

二次診断の構造耐震指標（Is）は、「 $\alpha$ と耐震性能ランクのコメント」の性能ランクによると、判定指標値（ $zE_T = 0.60$ ）をX方向の4階及びY方向の各階で上回ったが、X方向の1～3階において下回り、性能ランクは、B<sub>1</sub> ランクで「耐震性能は比較的高いランクですが、補強をされるこ

とをおすすめします。」となった。

なお、指針で定める方法で算出した保有水平耐力に係る指標（q）は、各方向、全階ともに1.0以上となったが、同指針で定める方法で算出した構造耐震指標（I<sub>s</sub>）は、X方向の1、2階が0.6未満となり、耐震性能は、「地震の震動及び衝撃に対して倒壊し、又は崩壊する危険性がある。」となつた。

補強方法としては、X方向については、が第二種構造要素である極脆性部材及び耐力不足によって耐震性能が決定されているので、第二種構造要素である極脆性柱の改修及び補強壁の増設が、Y方向については、偏心が生じているので、壁等の設置によるその是正が必要と思われる。

また、A、Bブロック間のEXP・J部分の間隔がほとんどなく、地震時に衝突、破壊の危険性が考えられるので、その改修等が必要と思われる。

## 「旧永田町小学校耐震診断」調査委託

## 「旧永田町小学校」耐震診断評定書

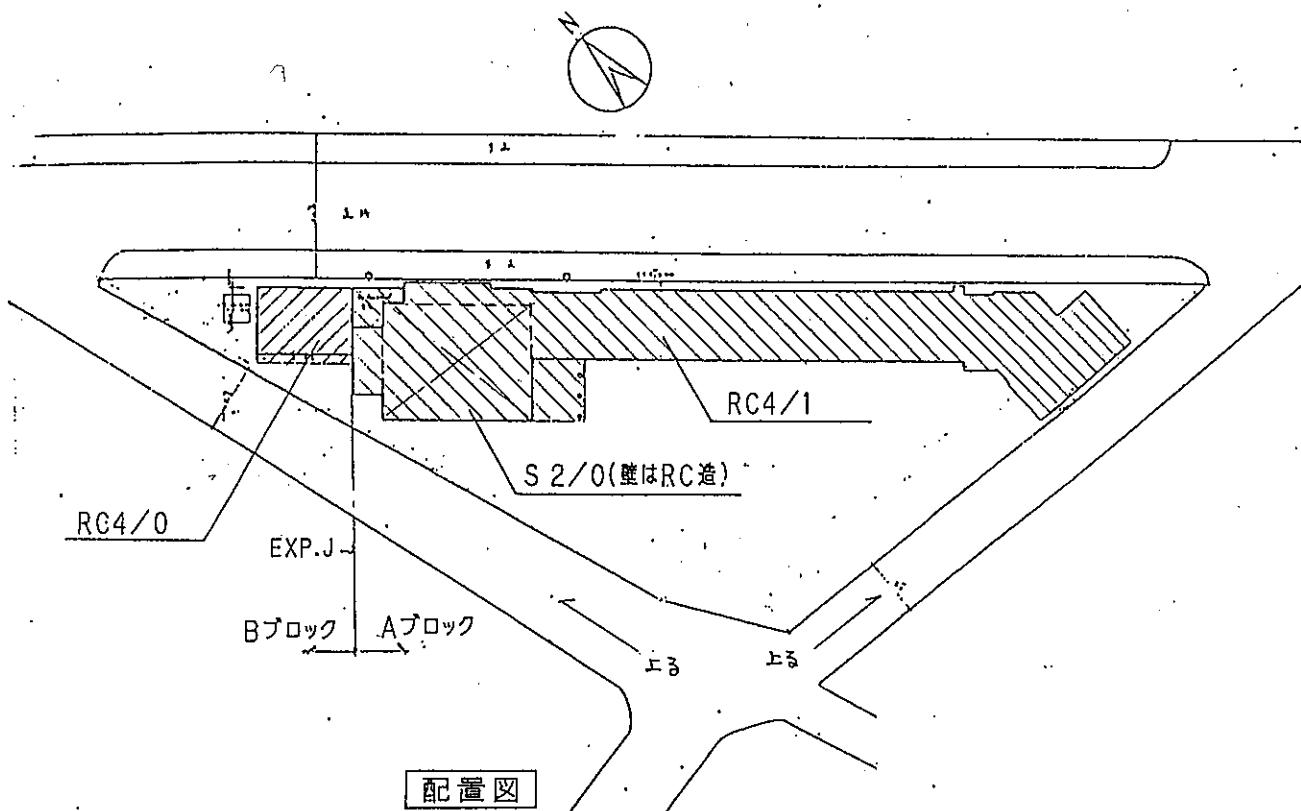
### 図及び表編・目次

図 1	配置図	p. 1
表 1-1～3	履歴外観調査の結果及び判定	p. 2
図 2-1～4	履歴外観調査位置図	p. 6
図 3-1～4	写真位置図	p. 10
図 4-1～3	不同沈下測定	p. 14
表 2-1～3	履歴外観調査（経年指標（T）の調査表）	p. 17
表 3	設計図書の調査結果一覧表	p. 21
図 5-1～3	調査・試験位置図	p. 22
表 4-1～12	コンクリートコアの強度及び中性化深さ試験記録	p. 25
表 5	コアによるコンクリート圧縮強度試験結果及び判定	p. 37
表 6-1～22	配筋調査結果	p. 38
表 7-1～16	コンクリートの中性化深さ試験記録	p. 60
表 8-1～12	コンクリートの中性化深さ試験結果	p. 76
表 9	コンクリートの中性化深さ試験結果及び判定一覧表	p. 88
表 10	配筋調査結果及び判定結果一覧表	p. 89
表 11-1～15	鉄骨部材の調査	p. 90
表 12-1～6	形状指標（ $S_p$ ）の計算表	p. 105
表 13-1～4	構造強度の調査諸指標一覧表	p. 111
資料 1	A 1 ブロック（体育館・講堂）の検討	p. 115

図 1 配置図・案内図



案内図



旧永田町小学校

図 1

表 1-1

## 履歴外観調査の結果及び判定

調査ブロック名

No.	対象建築物名	調査年月日
	旧永田町小学校	H9 年12月17, 18日

表1-1

表1-2-1

## 履歴外観調査の結果及び判定

調査ブロック名

No.	対象建築物名	調査年月日
	旧永田町小学校	H9 年12月17, 18日

表1-2-1

表 1-2-2 履歴外観調査の結果及び判定 (鉄骨造)

### 調査ブロック名

A1 9

1階床面積 総延床面積

三

四

調査プロック略平面図

外 袋	部 位	室 内	廊 下	連 絡する 建物の 外観	美 观 上	まわらひ又は普通 (名や青い) ・悪い	種 别	設 置	工 期	種 類	年 月 日	被 灾 状 況
モルタル リシン	床	板貼			建物 の形狀	(説明)	不同沈下	有 *	有)無	、		被害を(かひ・やけ・せき)受けた
	腰壁	モルタルJP				・良い (やや青い) ・悪い	地盤沈下	有 ( cm ) (無)	東 北	道 路	(北) 関東(20日)・東北(15日)・川	
	壁	、					擁壁・座	有( ) ( ) 例( )・低・無	地 震	倒壊物	有 ( )	
	天井	、					敷地状況	平坦地 (傾斜地) その他	落 下 物	有 ( ) (無)		
									用途地域種別	( 商 ) (農 )		地域

# 年 指標 経年 指標

建築年次	項目	品質指標 (Q)					経年指標 (T)					
		設計図書及び施工記録の内容		保存設計図書等からの判別			ランク	指標	Q1	竣工後の経過年数	ランク	指標
S 1/2	1 部材寸法及び全体架構	1～5項の全ての内容が十分に把握できる	A	1.0			10年以下			A	1.0	
	2 柱梁接合部	2～5項のいずれかの内容が不明である	B	0.9			10年を越え20年以下			B	0.9	
	3 柱及び梁部材の締ぎ手	2～5項の全ての内容が不明である	C	0.8	O		20年を越える			C	0.8	O
	4 軸組と筋かい材端部接合											
	5 柱脚部											
	1 部材寸法及び全体架構	1～5項の全ての内容が十分に把握できる	A	1.0			10年以下			A	1.0	
	2 柱梁接合部	2～5項のいずれかの内容が不明である	B	0.9			10年を越え20年以下			B	0.9	
	3 柱及び梁部材の締ぎ手	2～5項の全ての内容が不明である	C	0.8			20年を越える			C	0.8	
	4 軸組と筋かい材端部接合											
	5 柱脚部											
	1 部材寸法及び全体架構	1～5項の全ての内容が十分に把握できる	A	1.0			10年以下			A	1.0	
	2 柱梁接合部	2～5項のいずれかの内容が不明である	B	0.9			10年を越え20年以下			B	0.9	
	3 柱及び梁部材の締ぎ手	2～5項の全ての内容が不明である	C	0.8			20年を越える			C	0.8	
	4 軸組と筋かい材端部接合											
	5 柱脚部											
	1 部材寸法及び全体架構	1～5項の全ての内容が十分に把握できる	A	1.0			10年以下			A	1.0	
	2 柱梁接合部	2～5項のいずれかの内容が不明である	B	0.9			10年を越え20年以下			B	0.9	
	3 柱及び梁部材の締ぎ手	2～5項の全ての内容が不明である	C	0.8			20年を越える			C	0.8	
	4 軸組と筋かい材端部接合											
	5 柱脚部											
		判定 Q1	O.8							判定 T1	O.8	

No.

对象建築物名

旧永田町小学校

調查年月日

19 年 12 月 18 日

表 1-2-2

表1-3

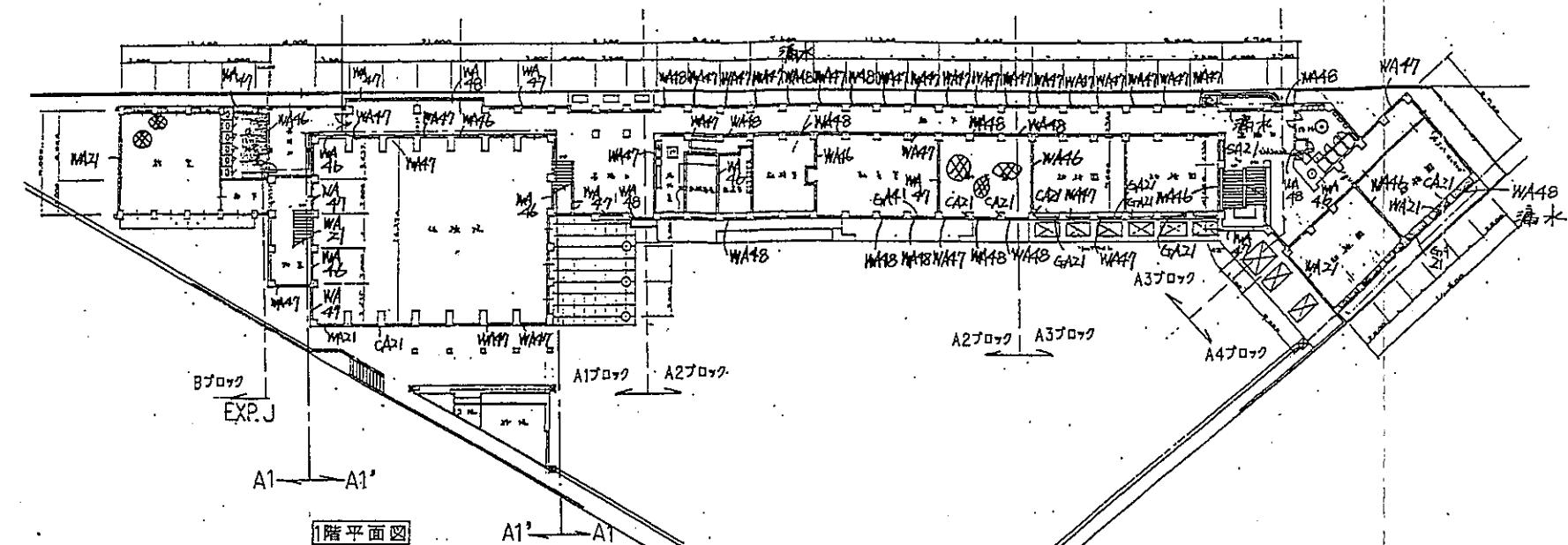
## 履歴外観調査の結果及び判定

調査ブロック名

No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H9 年12月17, 18日	表1-3
-----	-------------------	-------------------------	------

図 2-1

履歴外観調査位置図



B

記号	総部材	調査部材	年次(S39) ひび割れ分類
C	15	15	
G	21	17	
W1	5	5	A21-1 A46-1
W2	5	5	A47-1
S	8	3	

A1'

記号	総部材	調査部材	年次(S12) ひび割れ分類
C	24	24	A21-1
G	24	24	
W1	11	11	A21-2 A47-3 A46-4
W2	13	13	A47-4
S	7	0	

A

記号	総部材	調査部材	年次(S12) ひび割れ分類
C	98	98	A21-4
G	161	161	A21-5 A41-1
W1	13	13	A21-1 A46-4
W2	102	102	A21-1 A47-2B A46-1 A48-17
S	67	43	

兎  
天井漏水跡

記号	総部材	調査部材	年次(S12) ひび割れ分類
C	43	41	A21-1
G	67	64	A21-2 A41-4
W1	10	10	A46-1
W2	36	31	A47-4 A48-13
S	24	24	A21-1

地階平面図

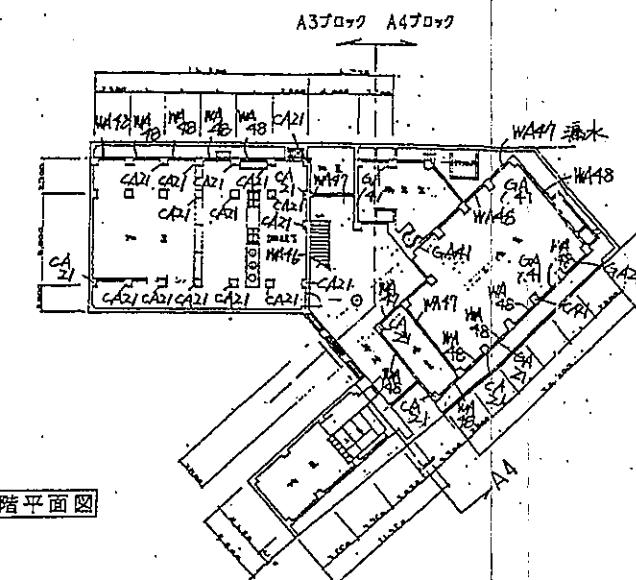
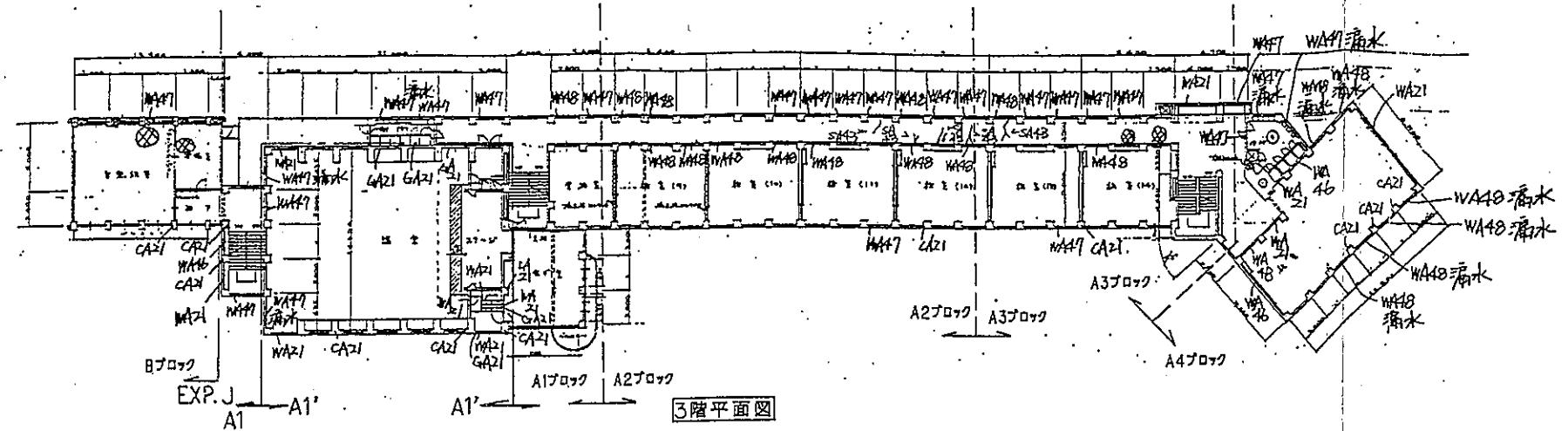


図 2-2 履歴外観調査位置図



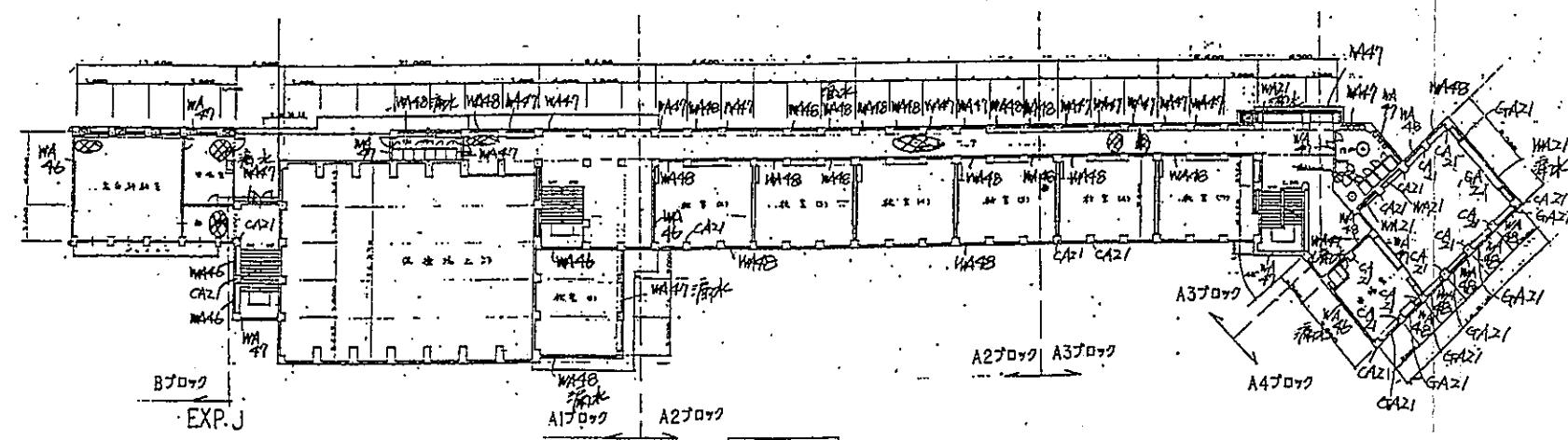
→ 3階平面

記号	総部材	調査部材	年次(S.39 ひび割れ分)
C	10	10	A21-1
G	13	9	
W1	1	1	.
W2	7	7	447-1
S	5	0	

記号	総部材	調査部材	年次(≤12 ひび割れ分)
C	26	26	AZ1-4
G	28	28	AZ1-5 -
W1	9	9	AZ1-2
W2	21	21	AZ1-4 AZ1-3
S	9	2	AZ1-2

記号	総部材	調査部材	年次(S 12 ひび割れ分)
C	97	97	A21-7
G	159	159	
W1	17	17	A21-2 A46-3
W2	92	92	A21-4 A43- A47-21
S	66	24	A43-3

例 跡 漏 水 井 天



2階平面

記号	総部材	調査部材	年次(53) ひび割れ分類
C	10	10	
G	13	9	
W <sub>1</sub>	1	1	A46-1
W <sub>2</sub>	7	7	A47-1
S	5	0	

記号	総部材	調査部材	年次(S12 ひび割れ分)
C	97	97	A21-17
G	159	159	A21-5
W1	17	17	A21-2 A46-4
W2	91	91	A21-2 A46-1 A46-1 A48-7
S	66	42	A43-5

図 2-3 履歴外観調査位置図

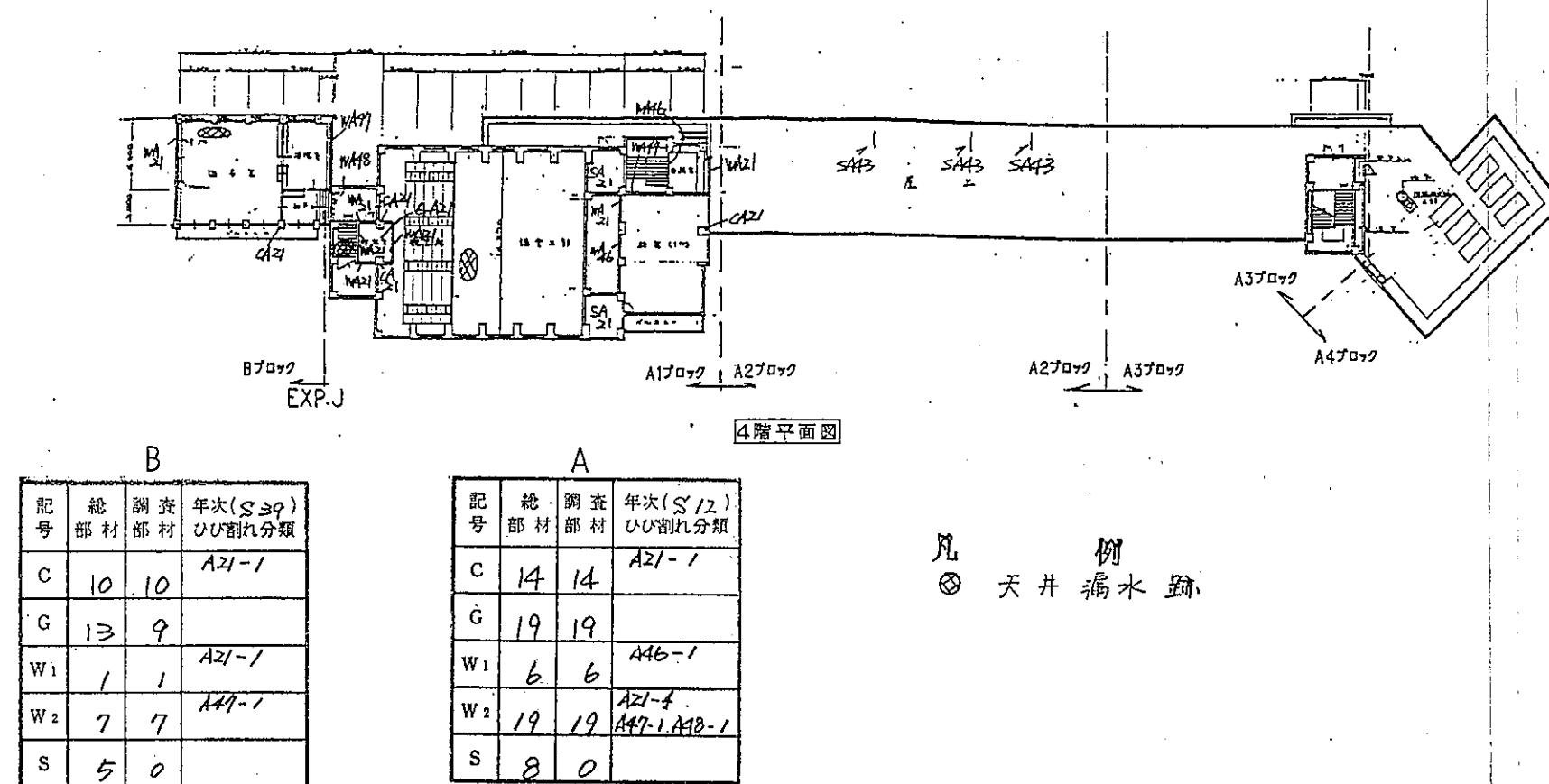


図 2-4 履歴外観調査位置図

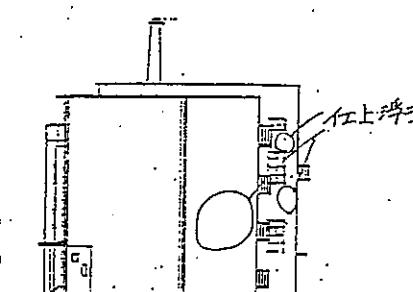
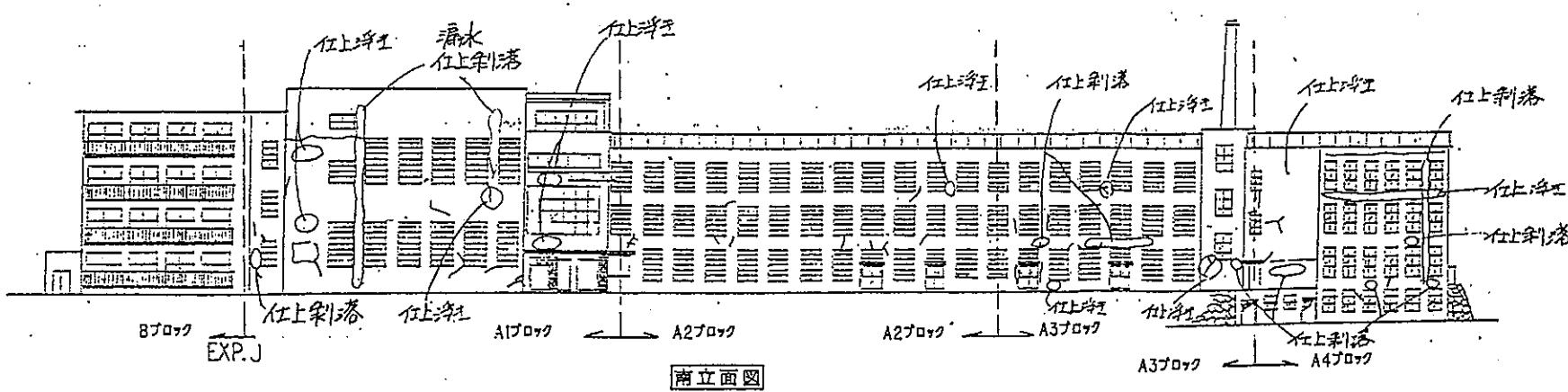
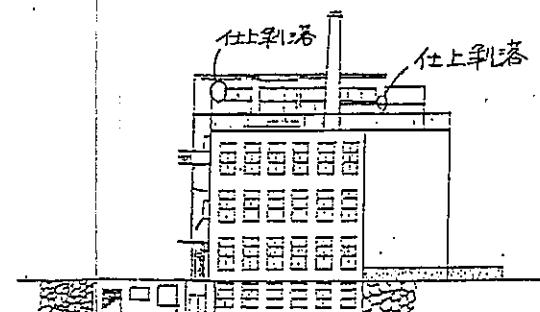
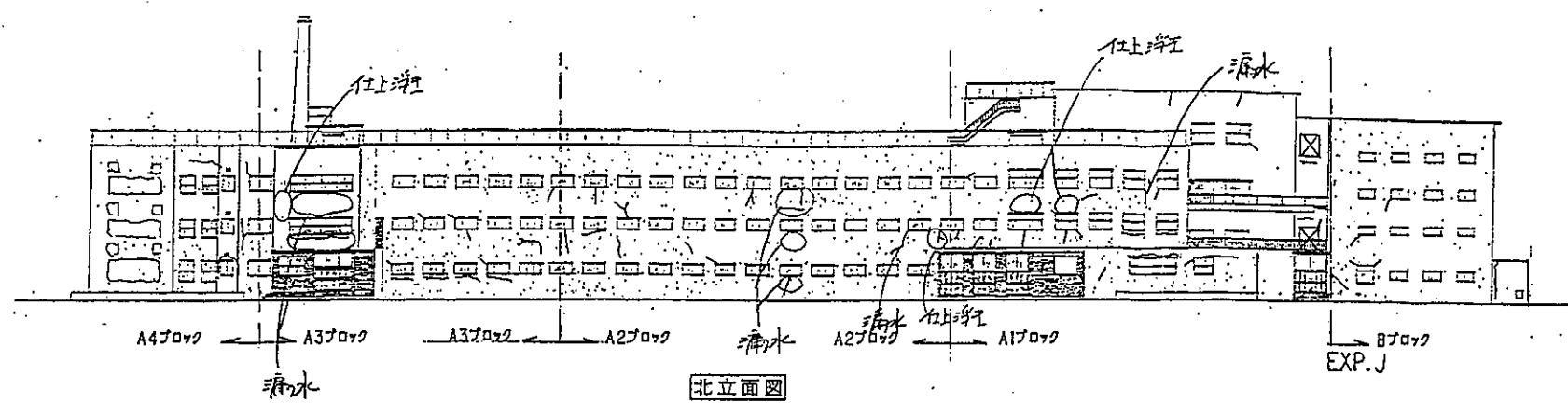
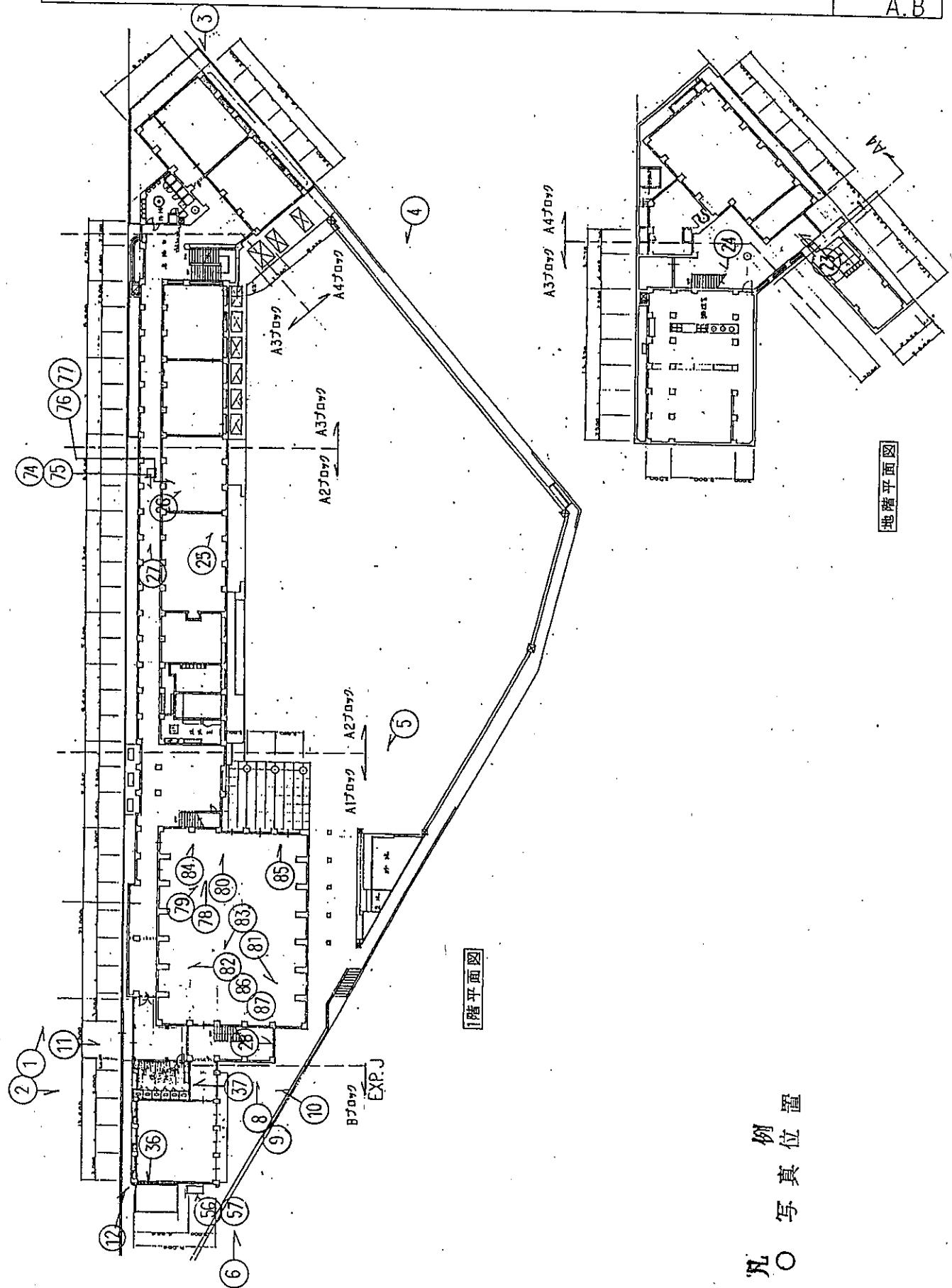


図 3-1 写真位置図

調査ブロック名	A.B
---------	-----

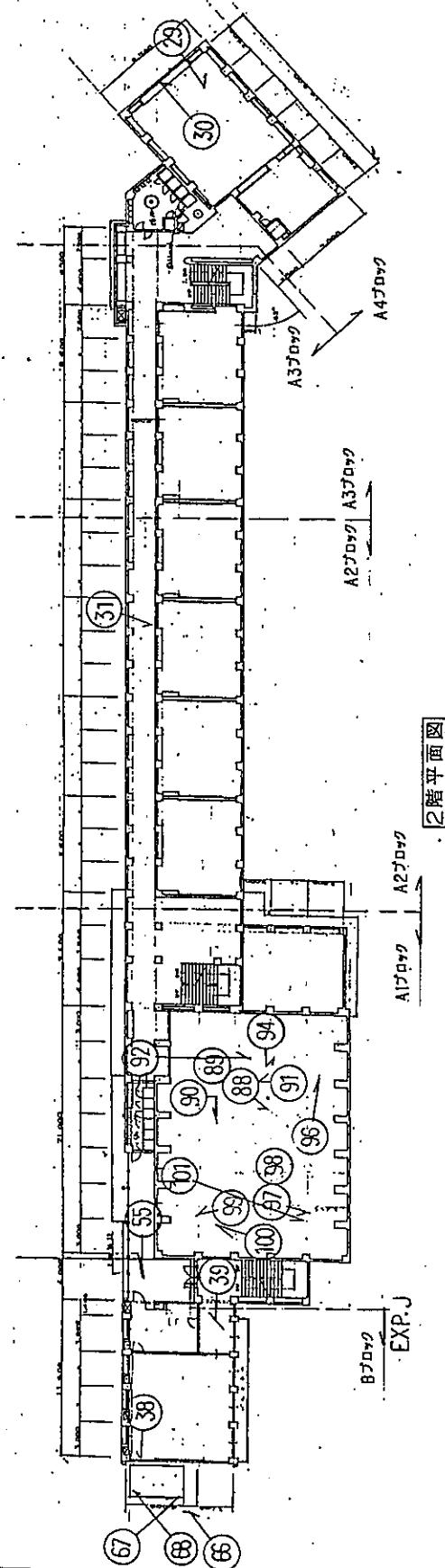
写 真 位 置  
例

No.	対象建物名	調査年月日	図 3-1
	旧永田町小学校	H 9. 12.17-18	

図 3-2 写真位置図

調査ブロック名  
A.B

写 真 位 置  
例

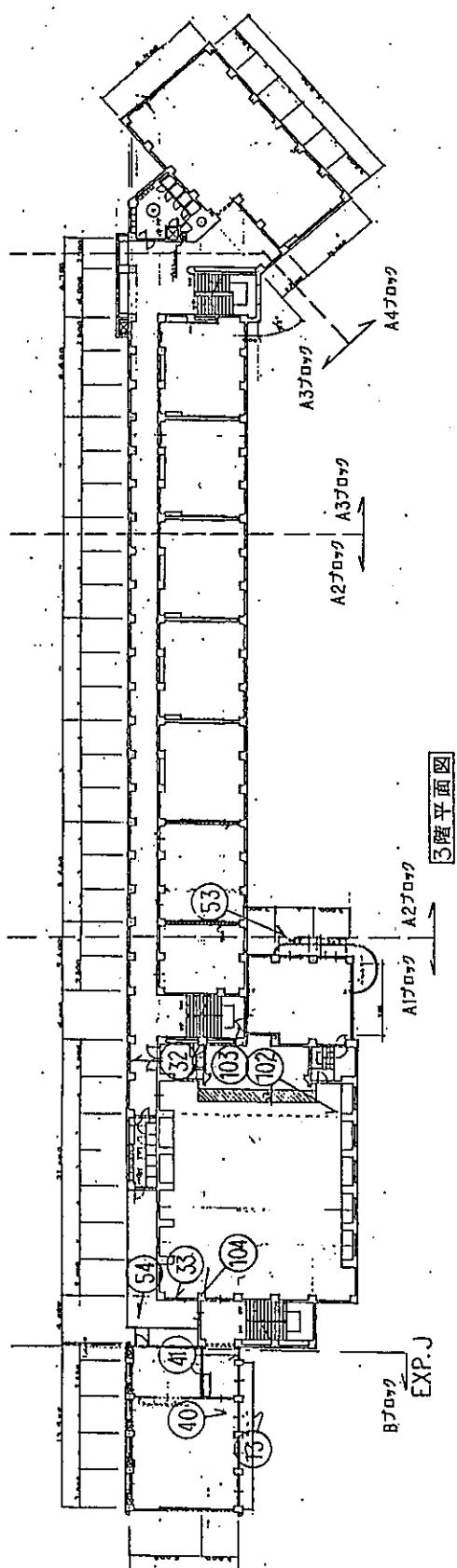


No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H.9.12.17-18	図 3-2
-----	-------------------	-----------------------	-------

図 3-3 写真位置図

写真ブロック名  
A.B

写真位置  
例

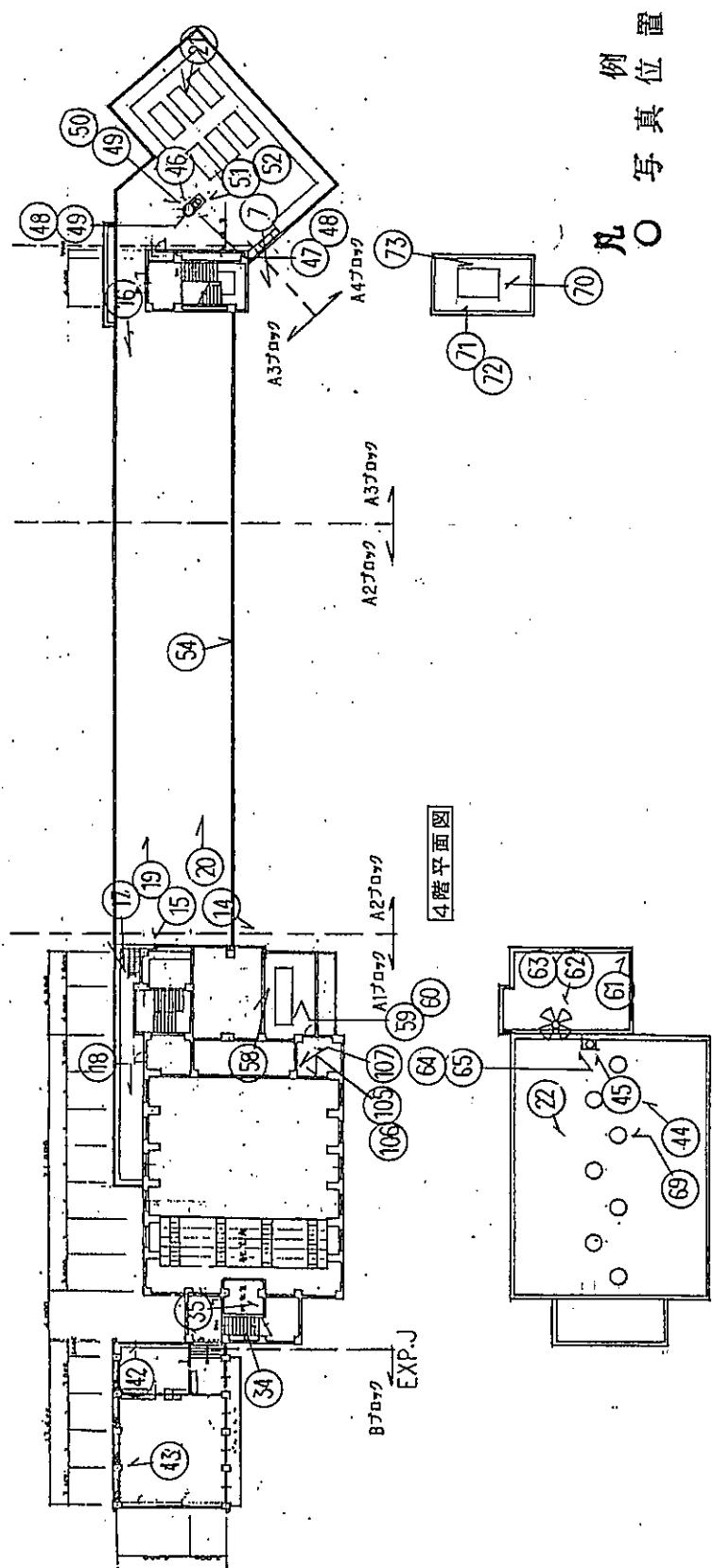


3階平面図

No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H.9. 12.17-18	図 3-3
-----	-------------------	------------------------	-------

図3-4 写真位置図

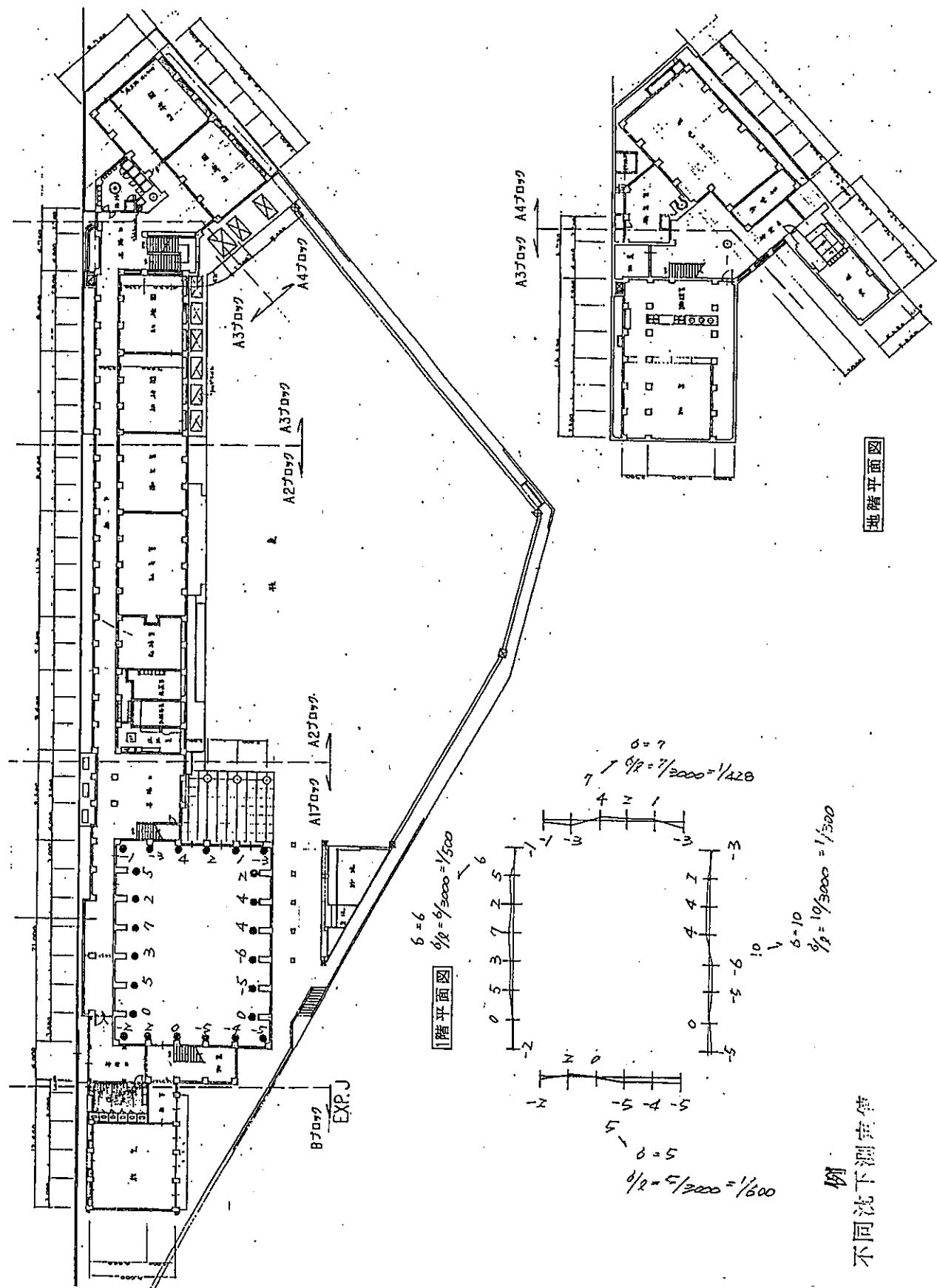
調査ブロック名  
A,B



No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H 9. 12 .17-18	図 3-4
-----	-------------------	-------------------------	-------

図 4-1 不同沈下測定

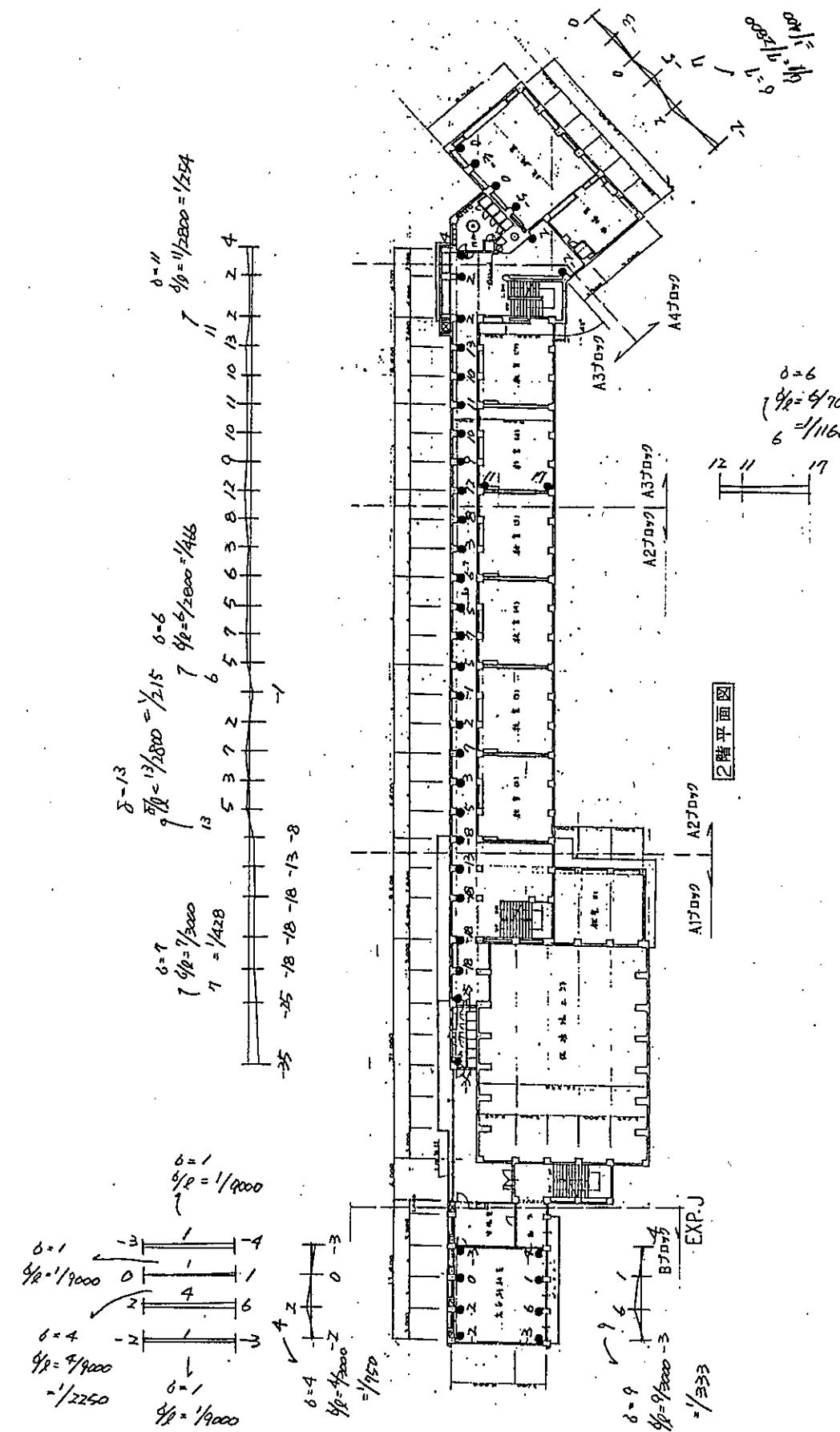
調査ブロック名  
A.B



No.	対象建築物名	測定年月日	図 4-1
	旧永田町小学校	H 9. 12. 17. 18	

図4-2 不同沈下測定

調査ブロック名  
A.B

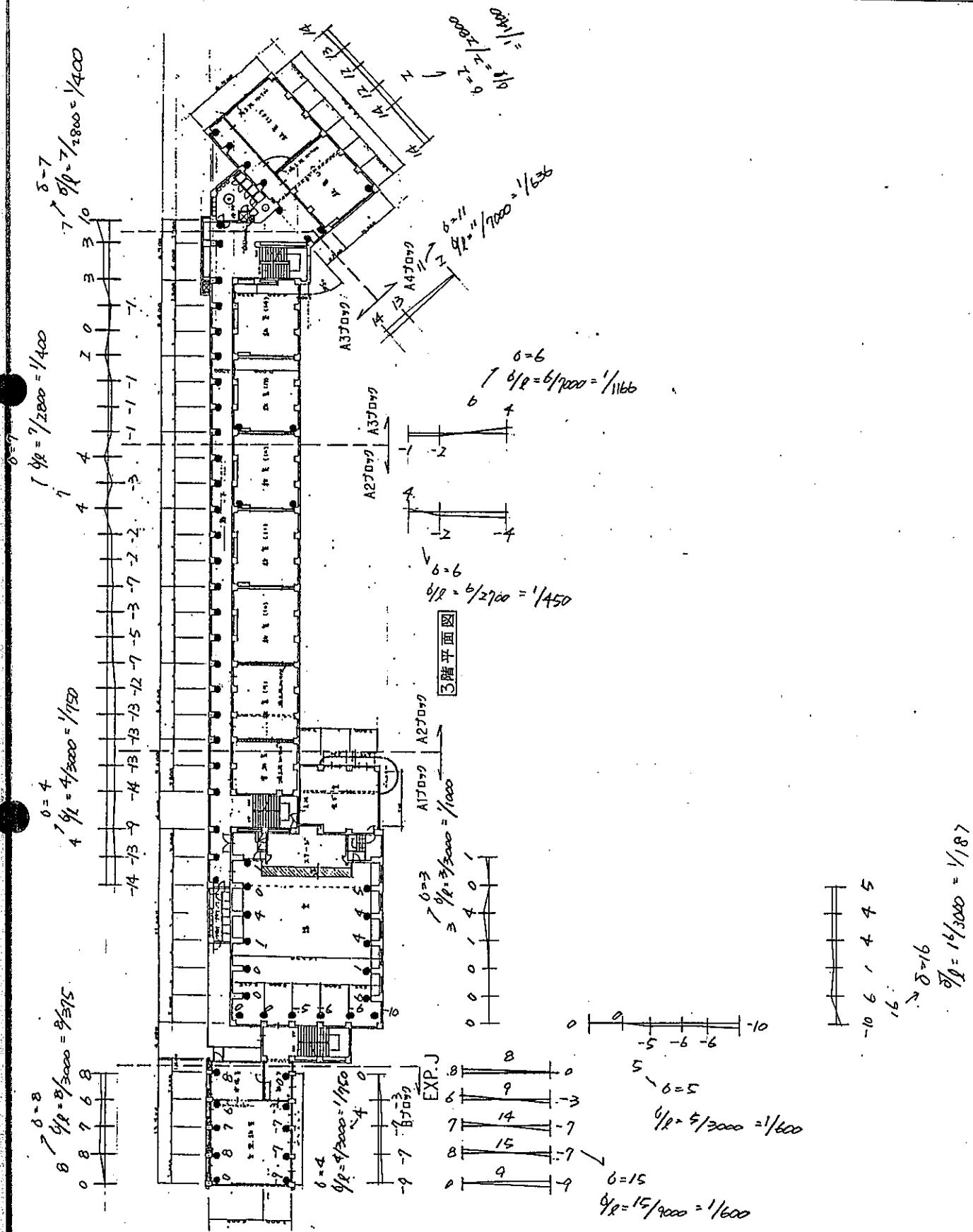


No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H.9.12.17-18	図4-2
-----	-------------------	-----------------------	------

図 4-3

不同沈下測定

調査ブロック名  
A.B



No.	対象建築物名	調査年月日	図 4-3
	旧永田町小学校	H.9. 12.17-18	

表2-1

### 履歴外観調査（経年指標（T）の調査表）

**調査ブロック名**

A

表2-2-1 履歴外観調査（経年指標（T）の調査表）

## 調査ブロック名

序 号	検査項目	程 度	度 度	調査項目 (該当箇所を○印)	二次調査項目 凶		度	度	該当箇所を○印)	二次調査項目 凶
					構造ひびわれ・変形	火害経験				
一 次 診 断 用 調 査	建物が傾斜している、又は明らかに不沈下を起している。	0.7				痕跡あり。 受けたことがあるが痕跡目立たず。 なし。	0.7	0.7	構造ひびわれ・変形	構造ひびわれ・変形
	地盤が埋立地か又は水田跡である。	0.9				30年以上。	0.8	0.8	変質・老朽化	変質・老朽化
	肉眼で柱・柱の変形が認められる。	0.9				20年以上。	0.9	0.9	変質・老朽化	変質・老朽化
	上記に該当せず。	①①				20年未満。	1.0	1.0	変質・老朽化	変質・老朽化
	雨漏りがあり、鉄筋筋が突出している。	0.8				外部の老朽化による剥落が著しい。	0.9	0.9	変質・老朽化	変質・老朽化
	肉眼で柱に斜めひびわれがはっきり見える。	0.9				内部の変質、剥落が著しい。	0.9	0.9	変質・老朽化	変質・老朽化
	外壁に數えきれない程ひびわれが入っている。	0.9				特に問題なし。	①①	①①	変質・老朽化	変質・老朽化
	雨漏りはあるが、筋は出っていない。	①①							一次経年指標	一次経年指標
	上記に該当せず。	1.0							T1 = 0.8	T1 = 0.8
	科学薬品を使用していたか現在使用中。	0.8								
二 次 診 断 用 調 査	上記に該当せず。	①①								
	部位	範 囲	構造ひびわれ・変形 (P1)			変質・老朽化 (P2)				
			a. 1. 不沈下に関連するひびわれ	b. 1. 二次部材に支障をきたしているスラブ、梁の変形	c. 1. abには該当しない解説	a. 1. 鉄筋によるコンクリートの強度ひびわれ	b. 1. 鉄筋による鉄筋溶出による鉄筋の溶け出しあるいは、又は、	c. 1. 雨水・漏水、化学薬品による鉄筋の著しい汚れ、又は、しみ		
			2. 誰でも肉眼で認められる柱・梁、柱のせん断ひびわれ	2. aには該当しないスラブ、梁のたわみ	2. コンクリートの強度ひびわれ	2. コンクリートの強度ひびわれ	2. 置までの中性化又は同等の場合	2. 仕上げ材の軽微な剥落又は老朽化		
			3. 繋ぎ柱の曲げひびわれ、又は垂下ひびわれ	3. 繋ぎ柱の曲げひびわれ、又は垂下ひびわれ	3. 仕上げ材の著しい剥落	3. 仕上げ材の著しい剥落	3. 仕上げ材の著しい剥落	3. 仕上げ材の著しい剥落		
合計欄	小計		調査階	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F	1F 3F 5F 6F
			1. 総床面積の1/3以上	0.017	0.005	0.017	0.005	0.005	0.001	0.001
			Ⅰ 同上 1/3 ~ 1/2	0.006	0.002	0	0.006	0.002	0	0
			Ⅱ 同上 1/2 ~ 1/3	0.002	0.001	0	0.002	0.001	0	0
			Ⅲ 同上 1/3 未満	0.050	0.015	0.004	0.030	0.015	0.004	0.004
			Ⅳ 矩形の1/3方向につき	0.050	0.017	0.005	0.017	0.005	0.002	0.001
			Ⅴ 同上 1/3 ~ 1/2 未満	0.017	0.006	0.002	0.006	0.002	0	0.001
			Ⅵ 同上 1/2 未満	0.050	0.015	0.004	0.015	0.004	0.002	0.001
			Ⅶ 大梁	0.017	0.006	0.002	0.017	0.005	0.002	0.001
			Ⅷ 壁柱	0.050	0.015	0.004	0.015	0.005	0.002	0.001
経年指標	合計 (P1 P2)	1F 2.011	2.025	0	0	0	0	0	0.009	0.009
									0.009	0.009
経年指標										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
合計欄										
				</						

表 2-2-2 既存鉄骨造の経年係数及び品質係数

## 二次調查

A 1

調査項目		内 容										コ メ ン ト		判 定	
経年 関係 数	部 位	内 容		調 研 立 内 容		調 研 立 内 容		調 研 立 内 容		調 研 立 内 容		調 研 立 内 容		調 研 立 内 容	
		柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
1. 鉄骨 腐蝕度	柱	柱	○	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	組	大 梁	○	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	緊 葉	柱	○	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	耐 火 耐 熱	柱	柱	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
2. コンクリートの ひび割れ 状況	柱	柱	○	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	壁	母 岩	柱	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	等	小屋筋かい	○	ヘアークラック程度	やや大きい	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	壁	母 岩	柱	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
3. 不 同 沈 下	柱	柱	下	ス パ ン	φ = 6 / t	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	板	方向	強弱方向	柱方向	強弱方向	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	板	1.0	0.7	300	300	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁	柱	梁
	板	(無)				煙管程度	非構造部材半焼								
4. 火害による燃焼度 比較	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組
	ねじれ														
	ひび 割 れ														
1. 固面寸 法(設計 図面との 比較)	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組
	ねじれ														
	ひび 割 れ														
2. 变形 ・ねじれ	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	大 梁	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	ねじれ														
	ひび 割 れ														
3. 接合部	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	ねじ れ														
	ひび 割 れ														
4. 柱 間 の 調 出	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	ねじ れ														
	ひび 割 れ														
5. 柱 の 横 斜	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	ねじ れ														
	ひび 割 れ														
6. 使用鋼材	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	組	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱	柱
	ねじ れ														
	ひび 割 れ														
調査項目		内 容										内 容		内 容	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁		柱	
内 容		柱		梁		柱		梁		柱		梁</td			

### ※ 設計図書が「なうT」

No.	对象達柔物名
-----	--------

## 旧永田町小学校

調查年月日  
79年12月17日

表 2-2-2

表2-3

## 履歴外観調査（経年指標（T）の調査表）

表2-3

表 3

# 設計図書の調査結果一覧表

### 調査ブロック名

設計図書は、有は設計図書番号で、無X

No.

### 対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

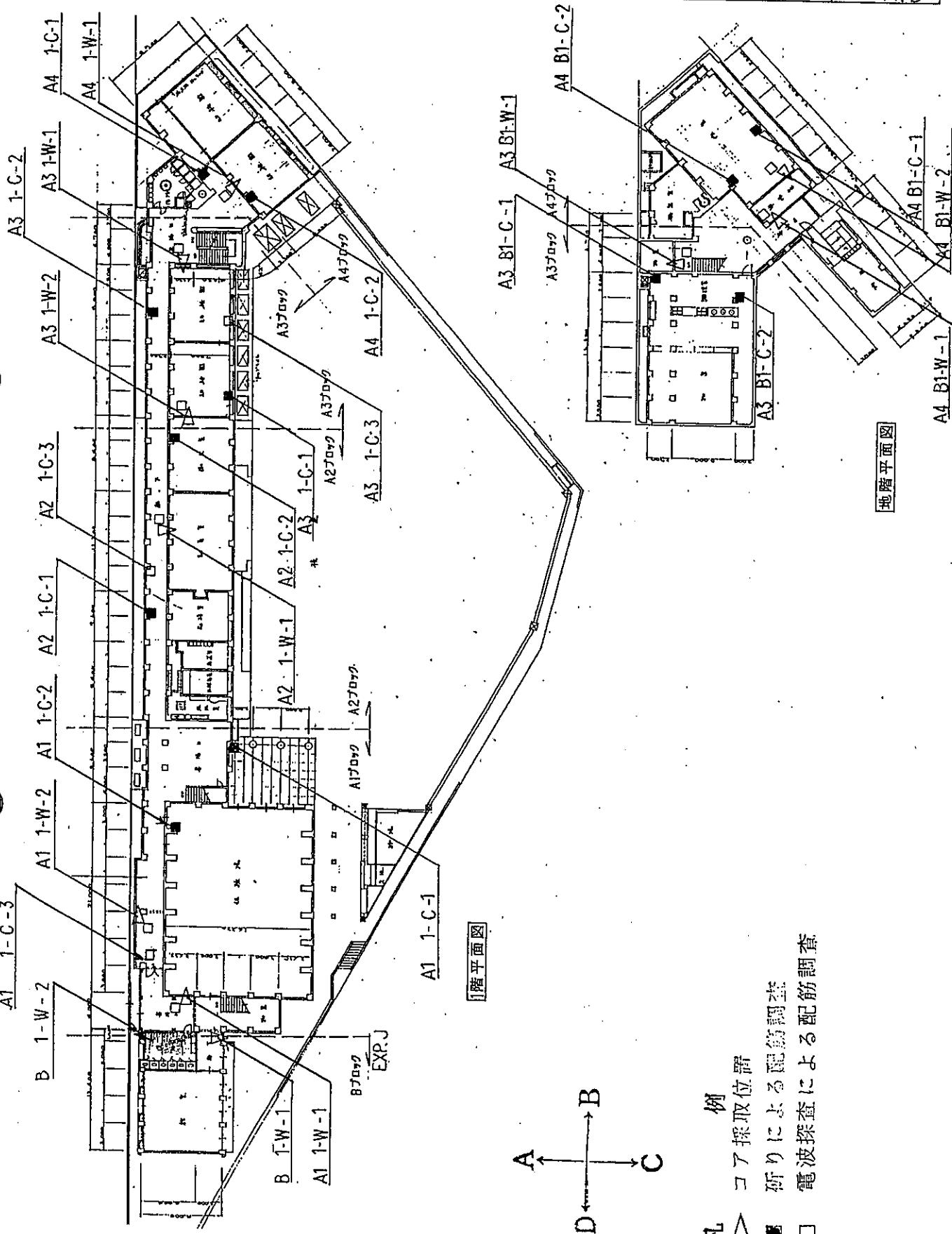
月 日

表 3

図 5-1

調査試験位置図

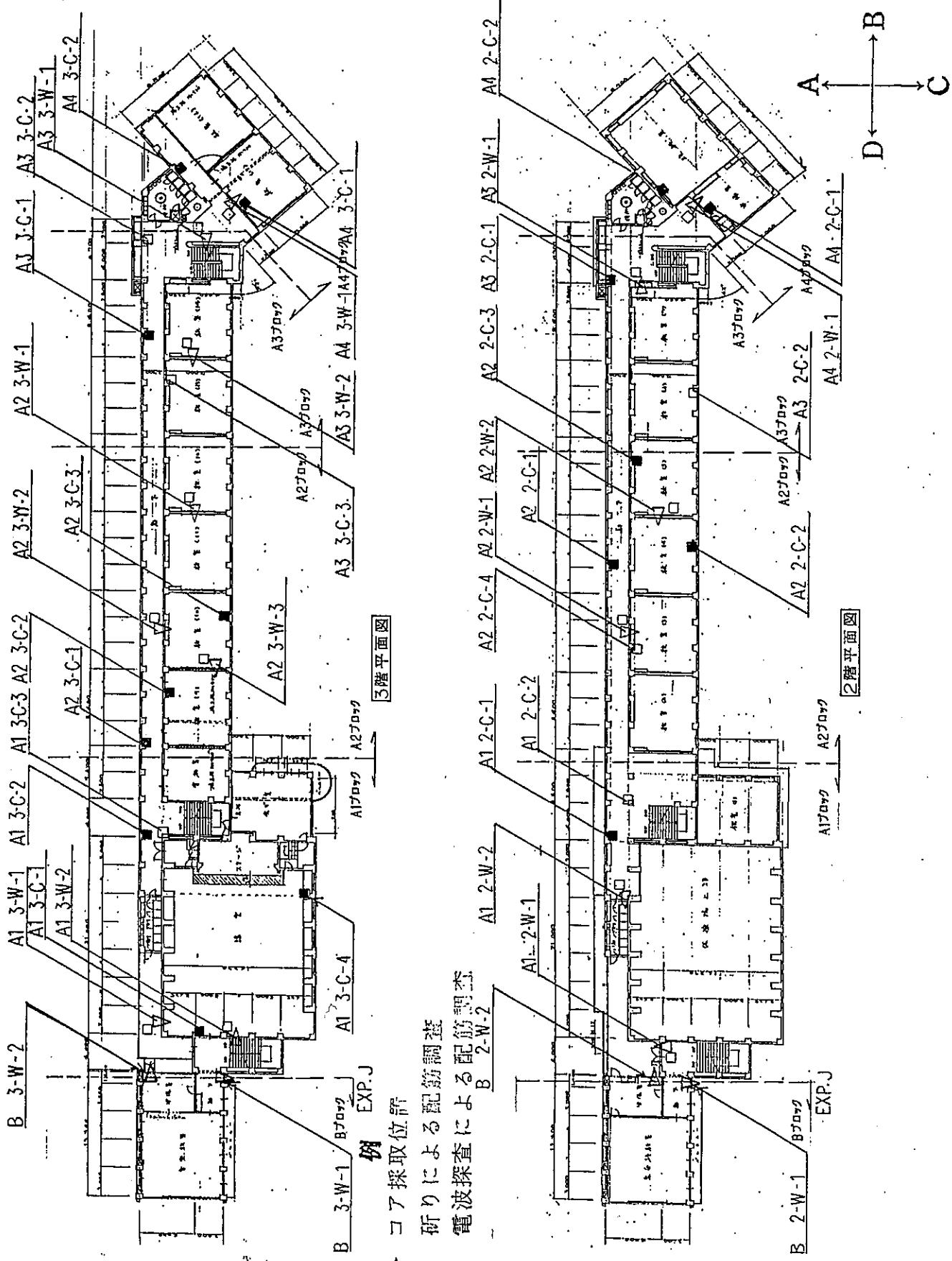
調査ブロック名  
A.B



凡  
△ コア採取位置  
□ 斷りによる配筋調査  
■ 電波探査による配筋調査

N.o.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H.9.12.17.18	図 5-1
------	-------------------	-----------------------	-------

図 5-2 調査試験位置図



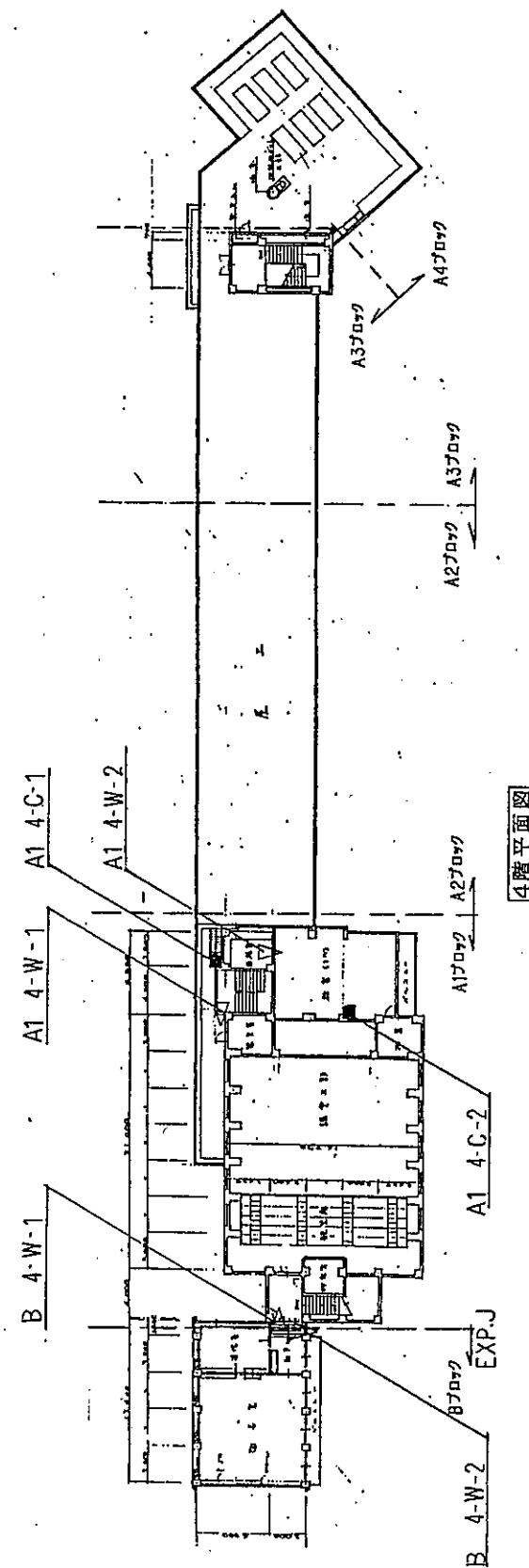
例  
コア採取位置

研りによる配筋調査  
電波探査による配筋調査

No.	対象建築物名	調査年月日	図 5-2
	旧永田町小学校	H 9. 12. 17-18	

図 5-3 調査試験位置図

調査ブロック名  
A.B



例  
△ コア採取位置  
□ 研りによる配筋調整  
■ 電波探査による配筋調査

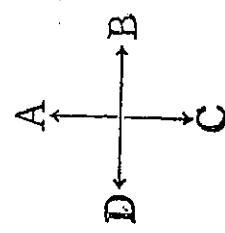


図 5-3

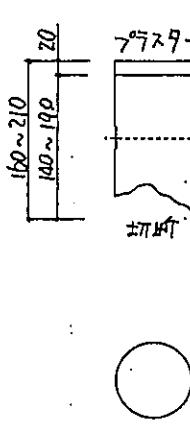
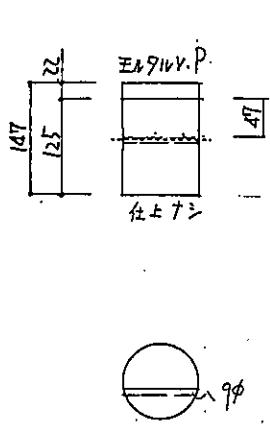
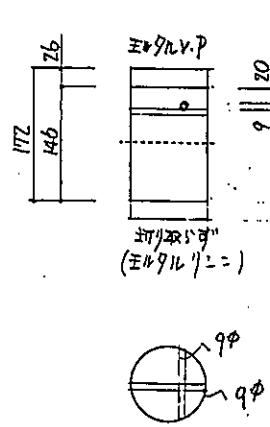
No.	対象建築物名	調査年月日	
	旧永田町小学校	H.9. 12. 17-18	図 5-3

表4-1

## コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

A1

試料番号	A1 1-W-1	A1 1-W-2	A1 2-W-1			
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>			
コンクリート打込み年月日	S11年月日 61年	S11年月日 61年	S11年月日 61年			
覆災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
採取箇所	内壁	内壁	外壁			
採取年月日(搬入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)			
抜取り方 向	(脚下)→(側面盤) 屋外・室内・室外 屋外・室内・室外	(脚下)→(側面盤) 屋外・室内・室外 屋外・室内・室外	(脚盤)→(外脚) 屋外・室内・室外 屋外・室内・室外			
抜取り時間	3分43秒 10.62秒/cm	2分18秒 9.39秒/cm	2分53秒 10.06秒/cm			
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色			
試料採取時の箇先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。	S=1/10					
						
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃			
備考	鉄筋なし, 1/10に立たない					
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
カット部分	上 下	上 下	上 下			
カット部分	上部 2.0 cm	下部 cm	上部 2.2 cm	下部 cm	上部 2.6 cm	下部 cm
コンクリート部分のみ	cm	5.0 cm	cm	cm	cm	cm
仕上とコンクリー トを含めて	cm	cm	cm	cm	cm	cm
試験年月日	H10年1月30日	H10年1月30日	H10年1月30日			
コンクリート打込み層 に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角			
共 直 径	9.91 cm	9.90 cm	9.91 cm			
高 さ	14.60 cm	12.83 cm	15.14 cm			
高さ/直徑	1.47	1.20	1.53			
補正係數	0.96	0.93	0.96			
断面積	77.09 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>	77.09 cm <sup>2</sup>			
破壊荷重	14.4 t f	24.4 t f	19.3 t f			
補正圧縮強度	179.3 kg f/cm <sup>2</sup>	294.9 kg f/cm <sup>2</sup>	240.3 kg f/cm <sup>2</sup>			
備考						
中性化深さ	上側から 1.7 cm	下側から — cm	上側から 0.9 cm	下側から 0.4 cm	上側から 0.4 cm	下側から 1.2 cm
反応	鮮明・不鮮明(筒元)	鮮明・不鮮明(筒元筒先)	鮮明・不鮮明(筒元筒先)			
備考						
圧壊性状	正( )・不( )	正( )・不( )	正( )・不( )			
モルタルの堅さ	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない			
コンクリート 内部	砂( )・中( )・粗( )	砂( )・中( )・粗( )	砂( )・中( )・粗( )			
木みち	ある・ない	ある・ない	ある・ない			

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年12月17日

H10年1月20日

表4-1

表 4-2 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

A 1

試料番号	A 1 2 — W — 2	A 1 3 — W — 1	A 1 3 — W — 2
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>
コンクリート打込み年月日	S 11 年 月 日 材 61 年	S 11 年 月 日 材 61 年	S 11 年 月 日 材 61 年
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )
採取箇所	内壁	外壁	内壁
採取年月日(撤入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)
抜取り方 向	(下)→(トイレ) 屋外・室内・室外	(外)→(室内・室外) 屋外・室内・室外	(階段)→(講堂) 屋外・室内・室外
抜取り時 間	2分 01秒 6.84秒/cm	3分 54秒 12.72秒/cm	3分 53秒 12.01秒/cm
抜取り時 流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色
試 料 取	コア採取時の箇先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。  S = 1/10		
コンクリートの色	灰(白)うす黄うす赤うす桃	灰(白)うす黄うす赤うす桃	灰(白)うす黄うす赤うす桃
備 考	鉄筋なし	木片あり	
整 形 の 有 無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )
カ ッ ト 部 分	上 下	上 下	上 下
カ ッ ト 上 部 分	2.1 cm	3.2 cm	1.0 cm
カ ッ ト 下 部 分	cm	cm	cm
コングリート部分のみ	cm	cm	2.1 cm
仕上とコンクリートのみ	cm	cm	cm
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm
試験年月日	H 10 年 1 月 30 日	H 10 年 1 月 30 日	H 10 年 1 月 30 日
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角
共 直 径	9.89 cm	9.90 cm	9.90 cm
高 さ	12.73 cm	15.53 cm	16.93 cm
高さ / 直径	1.29	1.57	1.71
補正係数	0.93	0.96	0.98
体 断面積	76.78 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>
破壊荷重	21.7 t f	14.4 t f	12.6 t f
補正圧縮強度	262.8 kg f/cm <sup>2</sup>	179.7 kg f/cm <sup>2</sup>	160.5 kg f/cm <sup>2</sup>
備 考			
中 性 化 深 さ	上側から 0.4 cm 下側から 0.6 cm	上側から 2.5 cm 下側から 一 cm	上側から 0.8 cm 下側から 一 cm
反 応	鮮明・不鮮明(高元、筒先)	鮮明・不鮮明(高元)	鮮明・不鮮明(高元)
備 考			
压 壊 性 状	止( )・不( )	止( )・不( )	止( )・不( )
モルタルの堅さ	指でつぶれる・(ふれない)	指でつぶれる・(ふれない)	指でつぶれる・(ふれない)
内 部 水みち	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )
No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H 9年 12月 17日 H 10年 1月 30日	表 4-2

表 4-3 コンクリートコアの強度および中性化試験記録							調査ブロック名 A1			
試 料 番 号	A1 4 — W — 1	A1 4 — W — 2	— W —							
設 計 基 準 強 度	135 kg f/cm²	135 kg f/cm²								
コンクリート打込み年月日	S11 年 月 日 材令 61 年	S11 年 月 日 材令 61 年								
確 災 経 年	有( )・無( )	有( )・無( )								
探 取 館 所	外 壁	内 壁	壁							
探取年月日(撮入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	年 月 日(年 月 日)							
抜 取 り 方 向	(階段)→(外壁) 屋外・室内・室外	(外壁)→(内壁) 屋外・室内・室外	( )→( ) 屋外・室内・室外							
抜 取 り 時 間	3分 35秒 10.91秒/cm	2分 00秒 8.63秒/cm	分 秒 秒/cm							
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・( )色							
試 料 探 取	<p>コア採取時の高先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。</p> <p>S = 1/10</p>									
コンクリートの色	灰 色 うす黄 うす茶 うす桃	灰 色 うす黄 うす茶 うす桃	灰 色 うす黄 うす茶 うす桃							
備 考										
整 形 の 有 無	(有)・無	(有)・無	有	・無						
カ ッ ツ 部 分	上	下	上	下						
カ ッ ツ 部 分	1.9 cm	cm	1.8 cm	cm						
コンクリート部分のみ	cm	1.5 cm	cm	cm						
仕上とコンクリー トを含めて	cm	cm	cm	cm						
試 験 年 月 日	410年 1月 30日	H10年 1月 30日	年 月 日							
コンクリート打込み層 に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角							
共 体 試 験	直 径 9.90 cm	直 径 9.90 cm	cm							
高 さ 16.51 cm	12.59 cm	cm	cm							
高さ / 直径	1.67	1.27								
補 正 係 数	0.97	0.93								
断 面 積	76.94 cm²	76.94 cm²	cm²							
破 壊 荷 重	23.7 t f	30.5 t f	t f							
補 正 压縮強度	298.8 kg f/cm²	368.7 kg f/cm²	kg f/cm²							
備 考										
中 性 化 試 験	上側から 0.2 cm	下側から — cm	上側から 0.4 cm	下側から 2.5 cm	上側から cm	下側から cm				
反 応 応	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )						
備 考										
压 壓 性 状	(正)・不	(正)・不	正	・不						
モルタルの堅さ	指でつぶれる・(ぶれない)	指でつぶれる・(ぶれない)	指でつぶれる・(ぶれない)	指でつぶれる・つぶれない						
後	コンクリート 内 部	砂	(細)・中・粗	(細)・中・粗	細	中	粗			
	水みち	ある・(い)	ある・(い)	ある・(い)	ある・(い)	ある・(い)	ない			

表 4-4 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

A2

試料番号	A2 1 — W — 1	A2 2 — W — 1	A2 2 — W — 2			
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>			
コンクリート打込み年月日	S11年 月 日 材令 61年	S11年 月 日 材令 61年	S11年 月 日 材令 61年			
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
採取箇所	内壁	内壁	内壁			
採取年月日(撤入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)			
抜取り方 向	(脚下) → (脚上) 墓外・室内・室外	(脚下) → (脚上) 墓外・室内・室外	(脚上) → (脚下) 墓外・室内・室外			
抜取り時間	2分 10秒 8.23秒/cm	1分 21秒 5.23秒/cm	2分 11秒 8.19秒/cm			
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色			
試料採取	<p>コア採取時の高さ測定を下として記した状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かより厚およびシャンカの状況等を記入。</p> <p>S = 1/10</p>					
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃			
備考						
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
カット部分	上 下	上 下	上 下			
カット仕上部分	1.4 ~ 1.8 cm	2.7 cm	1.3 cm	2.0 cm	2.2 cm	3.0 cm
コンクリート部分のみ	cm	cm	cm	cm	cm	cm
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm	cm	cm	cm
試験年月日	H 10年 1月 30日	H 10年 1月 30日	H 10年 1月 30日			
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角			
共直径	9.88 cm	9.86 cm	9.87 cm			
高さ	12.23 cm	12.62 cm	11.05 cm			
高さ/直径	1.24	1.28	1.12			
補正係数	0.93	0.93	0.91			
断面積	76.63 cm <sup>2</sup>	76.32 cm <sup>2</sup>	76.47 cm <sup>2</sup>			
破壊荷重	12.0 t f	16.6 t f	24.6 t f			
補正圧縮強度	145.6 kg f/cm <sup>2</sup>	202.3 kg f/cm <sup>2</sup>	292.7 kg f/cm <sup>2</sup>			
備考						
中性化深さ	上側から 1.0 cm 下側から 0.8 cm	上側から 0.3 cm 下側から 0.3 cm	上側から 0.0 cm 下側から 0.4 cm			
反応	鮮明・不鮮明(管元筒先)	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )			
備考						
圧壊性状	正( )・不( )	正( )・不( )	正( )・不( )			
モルタルの空隙	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない			
コンクリート内水みち	砂( )・中( )・粗( )	砂( )・中( )・粗( )	砂( )・中( )・粗( )			
後						
No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H9年 12月 17日 H10年 1月 30日	表 4-4			

表 4-5 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

A2

試料番号	A2 3-W-1	A2 3-W-2	A2 3-W-3
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>
コンクリート打込み年月日	S11年 月 日 材令 61年	S11年 月 日 材令 61年	S11年 月 日 材令 61年
罹災経年	有( )・(無)	有( )・(無)	有( )・(無)
採取箇所	内壁	内壁	内壁
採取年月日(嵌入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)
抜取り方 向	(表面)→(裏面) 屋外・室内・室外	(脚下)→(裏面) 屋外・室内・室外	(取面)→(裏面) 屋外・室内・室外
抜取り時 間	2分 20秒 8.81秒/cm	2分 30秒 9.49秒/cm	2分 28秒 9.86秒/cm
抜取り時 流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色
試料採取	コア採取時の滴先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かより厚およびジャンカの状況等を記入。  S = 1/10  		
コンクリートの色	灰 色 うす黄 うす茶 うす机	灰 色 うす黄 うす茶 うす机	灰 色 うす黄 うす茶 うす机
備考			
整 形 の 有 無	有・無	有・無	有・無
カット部分	上 下	上 下	上 下
カット上部 分	2.3 cm 1.7 cm	1.9 cm 1.2 cm	2.3 cm 2.1 cm
コンクリート部分のみ	cm cm	cm cm	cm cm
仕上とコンクリー ト厚み	cm cm	cm cm	cm cm
試験年月日	H 10年 1月 30日	H 10年 1月 30日	H 10年 1月 30日
コンクリート打込み層 に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角
共 試 体	直 径 9.90 cm	直 径 9.90 cm	直 径 9.90 cm
高 度	12.24 cm	13.11 cm	12.64 cm
高さ / 直径	1.24	1.32	1.28
補正係数	0.93	0.94	0.93
断面積	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>
破壊荷重	26.5 t f	26.6 t f	30.3 t f
補正圧縮強度	320.3 kg f/cm <sup>2</sup>	325.0 kg f/cm <sup>2</sup>	366.2 kg f/cm <sup>2</sup>
備考			
中性化深さ	上側から 0.2 cm 下側から 0.3 cm	上側から 0.2 cm 下側から 0.3 cm	上側から 2.7 cm 下側から 0.2 cm
反応	鮮明・不鮮明(筒元)	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明(筒元)
備考			
压壊性状	正 不	正 不	正 不
モルタルの堅さ	指でつぶれる 不つぶれない	指でつぶれる 不つぶれない	指でつぶれる 不つぶれない
後	コンクリート 内 部	砂 中 粗	砂 中 粗
	水みち	ある ない	ある ない

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

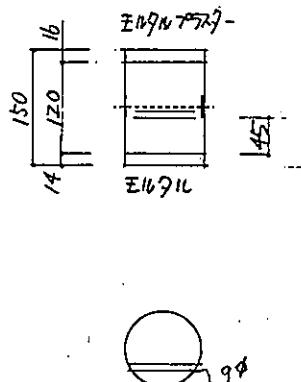
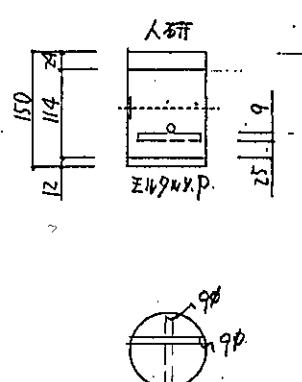
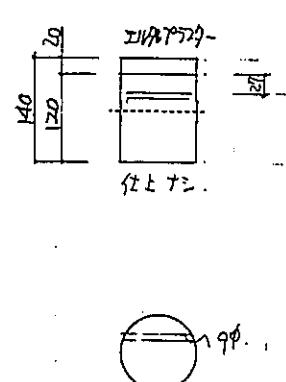
H 9年 12月 17日

H 10年 1月 20日

表 4-5

表 4-6 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名  
A 3

試料番号	A3 B1 — W — 1	A3 1 — W — 1	A3 1 — W — 2			
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>			
コンクリート打込み年月日	H11年 月 日 材令 61年	H11年 月 日 材令 61年	H11年 月 日 材令 61年			
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
採取箇所	内壁	内壁	内壁			
採取年月日(掘入年月日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)	9年12月17日(9年12月19日)			
抜取り方向	(内側)→(外側) 屋外・室内・室外	(内側)→(外側) 屋外・室内・室外	(外側)→(内側) 屋外・室内・室外			
抜取り時間	2分 59秒 11.93秒/cm	2分 14秒 8.93秒/cm	5分 54秒 25.28秒/cm			
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色			
試料採取	コア採取時の両先端を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。  S=1/10					
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃			
備考						
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
カット部分	上 下	上 下	上 下			
カット上部分	1.6 cm	1.4 cm	2.4 cm	1.2 cm	2.0 cm	cm
カット下部分	cm	cm	cm	cm	cm	cm
コンクリート部分のみ	cm	cm	cm	cm	cm	cm
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm	cm	cm	cm
試験年月日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日			
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角			
共通	直径 9.90 cm	直径 9.89 cm	直径 9.89 cm			
試験体	高さ 12.38 cm	高さ 11.78 cm	高さ 12.35 cm			
試験	高さ/直径 1.25	高さ/直径 1.19	高さ/直径 1.25			
補正係数	0.93	0.92	0.93			
試験	断面積 76.94 cm <sup>2</sup>	断面積 76.78 cm <sup>2</sup>	断面積 76.78 cm <sup>2</sup>			
強度	破壊荷重 15.7 t f	破壊荷重 20.4 t f	破壊荷重 27.5 t f			
試験	補正圧縮強度 189.8 kg f/cm <sup>2</sup>	補正圧縮強度 244.4 kg f/cm <sup>2</sup>	補正圧縮強度 333.1 kg f/cm <sup>2</sup>			
備考						
中性化試験	中性化深さ 上側から 3.1 cm 下側から 2.7 cm	中性化深さ 上側から 0.4 cm 下側から 0.7 cm	中性化深さ 上側から 0.7 cm 下側から 0.5 cm			
反応	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )	鮮明・( )鮮明( )			
備考						
圧壊後	圧壊性状 正( )・不( )	圧壊性状 正( )・不( )	圧壊性状 正( )・不( )			
モルタルの堅さ	指でつぶれる・( )つぶれない	指でつぶれる・( )つぶれない	指でつぶれる・( )つぶれない			
内	コンクリート砂 中 粗	コンクリート砂 中 粗	コンクリート砂 中 粗			
部	水みち ある・( )い	水みち ある・( )い	水みち ある・( )い			

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年 12月 17日

H10年 1月 30日

表 4-6

表 4-7 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名  
A3

試料番号	A3 2-W-1	A3 3-W-1	A3 3-W-2	
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	
コンクリート打込み年月日	51年 月 日	51年 月 日	51年 月 日	
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
採取箇所	内壁	内壁	内壁	
採取年月日(嵌入年月日)	9年11月17日(9年12月19日)	9年11月17日(9年12月19日)	9年11月17日(9年12月19日)	
抜取り方向	( <del>底面</del> 壁内・室外) → (底面 壁内・室外)	( <del>底面</del> 壁内・室外) → (底面 壁内・室外)	( <del>底面</del> 壁内・室外) → (底面 壁内・室外)	
抜取り時間	2分 0秒 7.91秒/cm	3分 12秒 12.80秒/cm	2分 40秒 10.67秒/cm	
抜取り時流出の砂	細かい 中目 粗い (白色) 色	細かい 中目 粗い (白色) 色	細かい 中目 粗い (白色) 色	
試料採取	コア採取時の箇所を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。  S = 1/10			
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	
備考				
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
形状	カット部分	上 下	上 下	上 下
試験	カット上部分	1.2 cm 2.7 cm	1.9 cm 1.0 cm	1.8 cm 2.0 cm
試験	コア部分のみ	cm cm	cm cm	cm cm
試験	仕上とコンクリートを含めて	cm cm	cm cm	cm cm
試験年月日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日	
強度	コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角
試験	共直径	9.89 cm	9.89 cm	9.90 cm
試験	高さ	11.75 cm	12.55 cm	11.62 cm
試験	高さ/直径	1.19	1.27	1.17
試験	補正係数	0.92	0.93	0.92
試験	断面積	76.78 cm <sup>2</sup>	76.78 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>
試験	破壊荷重	17.4 t <sup>f</sup>	21.0 t <sup>f</sup>	30.8 t <sup>f</sup>
試験	補正圧縮強度	208.5 kg f/cm <sup>2</sup>	254.4 kg f/cm <sup>2</sup>	368.3 kg f/cm <sup>2</sup>
試験	備考			
中性化試験	中性化深さ	上側から 0.0 cm 下側から 2.4 cm	上側から 0.5 cm 下側から 2.5 cm	上側から 0.2 cm 下側から 0.3 cm
中性化試験	反応	鮮明 ( ) 鮮明 ( ) ( )	鮮明 ( ) 鮮明 ( ) ( )	鮮明 ( ) 不鮮明 ( )
中性化試験	備考			
圧壊試験	圧壊性状	正( ) 不( )	正( ) 不( )	正( ) 不( )
圧壊試験	モルタルの堅さ	指でつぶれる ( ) 不( )	指でつぶれる ( ) 不( )	指でつぶれる ( ) 不( )
圧壊試験	コンクリート内	砂 ( ) 中 ( ) 粗 ( )	砂 ( ) 中 ( ) 粗 ( )	砂 ( ) 中 ( ) 粗 ( )
圧壊試験	部水みち	ある ( ) なし ( )	ある ( ) なし ( )	ある ( ) なし ( )

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H10年 12月 17日

H10年 1月 30日

表 4-7

表 4-8 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

A 4

試料番号	A4 B1-W-1	A4 B1-W-Z	A4 I-W-1			
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>			
コンクリート打込み年月日	51年 月 日 材令 61年	51年 月 日 材令 61年	51年 月 日 材令 61年			
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
採取箇所	内壁	内壁	内壁			
採取年月日(嵌入年月日)	49年12月17日(9年12月19日)	49年12月17日(9年12月19日)	49年12月17日(9年12月19日)			
抜取り方向	(下)→(上)(室内・室外)	(上)→(下)(室内・室外)	(上)→(下)(室内・室外)			
抜取り時間	3分 45秒 13.63秒/cm	2分 15秒 7.44秒/cm	2分 11秒 8.29秒/cm			
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色			
試料採取時の筒先削を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ・仕上げ寸法・かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。						
S=1/10						
	モルタル (洗浄のみ) 152mm 118mm 104mm 22mm モルタル (洗浄のみ) 9φ	モルタル 169mm モルタル VP モルタル VP モルタル VP モルタル VP 9φ	モルタル 150mm モルタル VP モルタル VP モルタル VP モルタル VP モルタル VP 9φ			
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃			
備考						
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )			
カット部分	上 下	上 下	上 下			
カット上部分	2.5 cm	0.4 cm	3.0 cm	2.4 cm	2.6 cm	1.4 cm
コングリート部分のみ	cm	cm	cm	cm	cm	cm
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm	cm	cm	cm
試験年月日	410年 1月 30日	410年 1月 30日	410年 1月 30日			
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角			
共直径	9.88 cm	9.88 cm	9.88 cm			
高さ	14.11 cm	11.93 cm	12.20 cm			
高さ/直径	1.43	1.21	1.23			
補正係数	0.95	0.92	0.93			
断面積	76.63 cm <sup>2</sup>	76.63 cm <sup>2</sup>	76.63 cm <sup>2</sup>			
破壊荷重	15.4 t f	19.8 t f	16.5 t f			
補正圧縮強度	190.9 kg f/cm <sup>2</sup>	237.7 kg f/cm <sup>2</sup>	200.2 kg f/cm <sup>2</sup>			
備考						
中性化深さ	上側から 0.0 cm 下側から 5.5 cm	上側から 0.2 cm 下側から 2.2 cm	上側から 0.2 cm 下側から 0.0 cm			
反応	鮮明・不鮮明(筒先)	鮮明・(鮮明)(筒先)	鮮明・不鮮明( )			
備考						
圧壊性状	正( )・不( )	正( )・不( )	正( )・不( )			
モルタルの堅さ	指でつぶれる・(ぶれない)	指でつぶれる・(ぶれない)	指でつぶれる・(ぶれない)			
内砂	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )			
水みち	ある・(ない)	ある・(ない)	ある・(ない)			

No.

対象建築物名

調査年月

H19

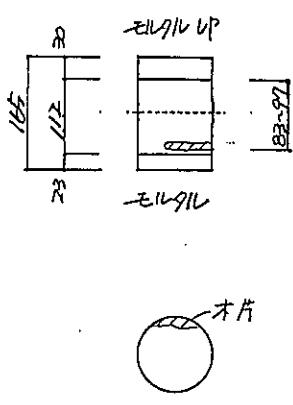
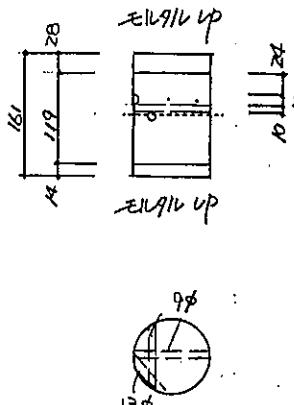
旧永田町小学校

F10

表 4-8

表 4-9 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名  
A4

試料番号	44 2-W-1	A4 3-W-1	—W—	
設計基準強度	135 kg f/cm <sup>2</sup>	135 kg f/cm <sup>2</sup>	kg f/cm <sup>2</sup>	
コンクリート打込み年月日	昭和 61 年	昭和 61 年	年月日	
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
採取箇所	内壁	内壁	壁	
採取年月日(搬入年月日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)	年月日(年月日)	
抜取り方向	(下)→(上)屋外・室内・室外 屋外・室内・室外	(下)→(上)屋外・室内・室外 屋外・室内・室外	( )→( )屋外・室内・室外 屋外・室内・室外	
抜取り時間	1分 59秒 7.21 kg/cm	4分 30秒 16.77 kg/cm	分 秒 秒/cm	
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(白色)色	細かい・中目・粗い・(白色)色	細かい・中目・粗い・( )色	
試料採取	コア採取時の筒先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かより厚およびジャンカの状況等を記入。  S = 1/10  			
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	
備考	鉄筋なし、木片有り			
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
カット部分	上 下	上 下	上 下	
形状	仕上部分 コンクリート部分のみ 仕上とコンクリートを含めて	3.0 cm 2.3 cm 2.8 cm 1.4 cm cm cm cm cm cm cm cm cm	cm cm cm cm cm cm cm cm cm cm cm cm	
強度試験	試験年月日 コンクリート打込み層に対する加力方向	H10年 1月 30日 平行・直角	H10年 1月 30日 平行・直角	年月日 平行・直角
	共直徑 高さ 高さ/直徑 補正係数 断面積	9.87 cm 11.73 cm 1.19 0.92 76.47 cm <sup>2</sup>	9.90 cm 12.38 cm 1.25 0.93 76.94 cm <sup>2</sup>	cm cm cm cm cm
	破壊荷重 補正圧縮強度	13.4 t f 161.2 kg f/cm <sup>2</sup>	28.1 t f 339.7 kg f/cm <sup>2</sup>	t f kg f/cm <sup>2</sup>
備考				
中性化試験	中性化深さ 反応 備考	上側から 0.7 cm 下側から 0.7 cm 鮮明・不鮮明(筒先)	上側から 0.5 cm 下側から 0.2 cm 鮮明・不鮮明(筒元)	上側から cm 下側から cm 鮮明・不鮮明( )
圧壊後	圧壊性状 モルタルの堅さ コンクリート内水みち	止( )・不 指でつぶれる・つぶれない 細・中・粗 ある・ない	止( )・不 指でつぶれる・つぶれない 細・中・粗 ある・ない	正・不 指でつぶれる・つぶれない 細・中・粗 ある・ない

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年 12月 17日

H10年 1月 30日

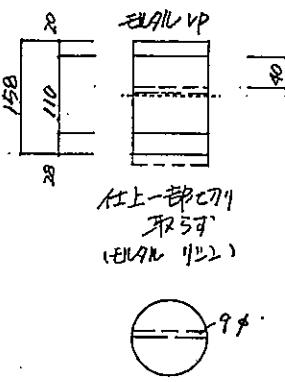
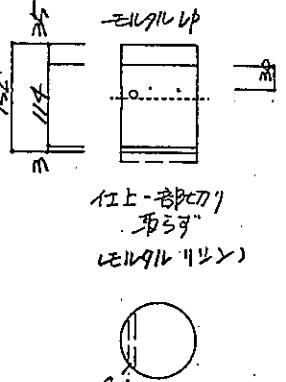
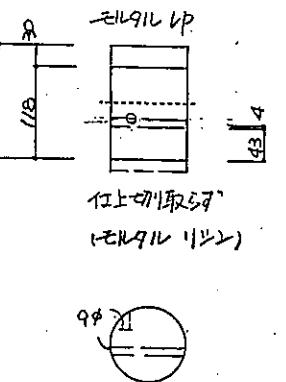
表 4-9

表 4-10 コンクリートコアの強度および中性化試験記録								調査ブロック名 B
試 料 番 号	B 1-W-1	B 1-W-2	B 2-W-1					
設 計 基 準 強 度	180 kg f/cm <sup>2</sup>	180 kg f/cm <sup>2</sup>	180 kg f/cm <sup>2</sup>					
コンクリート打込み年月日	昭和 23 年 12 月 17 日	昭和 23 年 12 月 17 日	昭和 23 年 12 月 17 日					
罹 災 経 年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )					
探 取箇 所	外壁	外壁	壁					
採取年月日(撮入年月日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)					
抜 取り 方 向	(内側)→(外側) 壁外・室内・室外	(内側)→(外側) 壁外・室内・室外	(内側)→(外側) 壁外・室内・室外					
抜 取り 時 間	1分 46秒 8.54秒/cm	1分 24秒 6.77秒/cm	2分 47秒 9.76秒/cm					
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色					
コア採取時の筒先端を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。	S=1/10							
試 料 採 取								
コンクリートの色	灰褐色	灰褐色	灰褐色					
備 考	鉄筋なし							
整 形 の 有 無	④・無	④・無	④・無					
カット 部 分	上	下	上	下	上	下		
カット 部 分	1.8 cm	cm	3.0 cm	0.8 cm	1.6 cm	cm		
コンクリート部分のみ	cm	cm	cm	cm	cm	1.0 cm		
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm	cm	cm	cm		
試 駿 年 月 日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日					
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角					
共 通	直径 9.86 cm	直径 9.86 cm	直径 9.90 cm					
試 体	高さ 10.94 cm	高さ 9.16 cm	高さ 13.87 cm					
正 係 数	1.11	0.93	1.40					
補 正 係 数	0.91	0.84	0.95					
断 面 構 成	76.32 cm <sup>2</sup>	76.32 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>					
破 壊 荷 重	20.6 t f	25.0 t f	22.1 t f					
補 正 壓 破 強 度	245.6 kg f/cm <sup>2</sup>	275.2 kg f/cm <sup>2</sup>	272.9 kg f/cm <sup>2</sup>					
備 考								
中 性 化 試 験	中性化深さ 上側から 1.2 cm 下側から 0.0 cm	中性化深さ 上側から 1.1 cm 下側から 0.2 cm	中性化深さ 上側から 0.5 cm 下側から 1 cm					
反 応	鮮明・不鮮明(筒元)	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )					
備 考								
压 壊 試 験	圧壊性状 (正)・不	圧壊性状 (正)・不	圧壊性状 (正)・不					
モルタルの堅さ	指でつぶれる・(つぶれない)	指でつぶれる・(つぶれない)	指でつぶれる・(つぶれない)					
内 部	コンクリート 砂 中・粗	コンクリート 砂 中・粗	コンクリート 砂 中・粗					
水みち	ある・( )	ある・( )	ある・( )					
No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H9年 12月 17日 H10年 1月 30日	表 4-10					

表4-11 コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

B

試料番号	B 2-W-2	B 3-W-1	B 3-W-2
設計基準強度	180 kg f/cm <sup>2</sup>	180 kg f/cm <sup>2</sup>	180 kg f/cm <sup>2</sup>
コンクリート打込み年月日	昭和23年12月17日	昭和23年12月17日	昭和23年12月17日
罹災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )
採取箇所	外壁	外壁	外壁
採取年月日(撮入年月日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)
採取り方方向	(モルタル隔壁)→(外部) 壁外・室内・室外	(隔壁)→(外部) 壁外・室内・室外	(モルタル隔壁)→(外部) 壁外・室内・室外
採取り時間	2分 40秒 10.12秒/cm	2分 37秒 10.32秒/cm	2分 32秒 10.27秒/cm
採取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色
試料採取	コア採取時の高先側を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。  S=1/10      		
コンクリートの色	白うす黄うす茶うす桃	白うす黄うす茶うす桃	白うす黄うす茶うす桃
備考			
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )
カット部分	上 下	上 下	上 下
カット上部分	2.0 cm	2.8 cm	3.5 cm
カット下部分	cm	cm	0.3 cm
コンクリート部分のみ	cm	cm	cm
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm
試験年月日	H10年1月30日	H10年1月30日	H10年1月30日
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角
共直徑	9.90 cm	9.90 cm	9.90 cm
高さ	11.50 cm	11.79 cm	12.29 cm
高さ/直徑	1.16	1.19	1.24
補正係数	0.92	0.92	0.93
断面積	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>
破壊荷重	29.2 t f	29.8 t f	33.2 t f
補正圧縮強度	349.2 kg f/cm <sup>2</sup>	356.3 kg f/cm <sup>2</sup>	401.3 kg f/cm <sup>2</sup>
備考			
中性化深さ	上側から 0.0 cm	下側から 0.0 cm	上側から 0.0 cm
反応	不明・不鮮明( )	不明・不鮮明( )	鮮明・( )
備考			
圧壊性状	正( )・不( )	正( )・不( )	正( )・不( )
モルタルの堅さ	指でつぶれる・( )	指でつぶれる・( )	指でつぶれる・( )
コンクリート内	砂 中 粗	中 中 粗	砂 中 粗
水みち	ある・( )	ある・( )	ある・( )

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年 12月 17日  
H10年 1月 30日

表4-11

表 4-12

## コンクリートコアの強度および中性化試験記録

調査ブロック名

B

試料番号	A 4-W-1	B 4-W-2	— W —	
設計基準強度	180 kg f/cm <sup>2</sup>	180 kg f/cm <sup>2</sup>	kg f/cm <sup>2</sup>	
コンクリート打込み年月日	H9年 月 日 砂 61年	H9年 月 日 砂 61年	年 月 日 材	
覆災経年	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
採取箇所	外壁	外壁	壁	
採取年月日(嵌入年月日)	H9年12月17日(9年12月19日)	H9年12月17日(9年12月19日)	年 月 日( 年 月 日)	
抜取り方向	(階段)→(外壁) 屋外・室内・室外	(階段)→(外壁) 屋外・室内・室外	( )→( ) 屋外・室内・室外	
抜取り時間	1分 28秒 8.07秒/cm	1分 50秒 7.69秒/cm	分 秒 秒/cm	
抜取り時流出の砂	細かい・中目・粗い・(灰白)色	細かい・中目・粗い・(灰白)色	粗かい・中目・粗い・( )色	
試料採取時の箇所測定を下として置いた状態のコアについて切りとった全高さ、仕上げ寸法かぶり厚およびジャンカの状況等を記入。	S = 1/10 			
コンクリートの色	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	灰色 うす黄 うす茶 うす桃	
備考	鉄筋なし	鉄筋なし		
整形の有無	有( )・無( )	有( )・無( )	有( )・無( )	
カット部分	上 下	上 下	上 下	
カット上部分	1.4 cm	cm	cm	
コントロール部分のみ	cm	cm	cm	
仕上とコンクリートを含めて	cm	cm	cm	
試験年月日	H10年 1月 30日	H10年 1月 30日	年 月 日	
コンクリート打込み層に対する加力方向	平行・直角	平行・直角	平行・直角	
共直徑	9.90 cm	9.90 cm	cm	
高さ	9.98 cm	12.27 cm	cm	
高さ/直徑	1.01	1.24		
補正係数	0.89	0.93		
断面積	76.94 cm <sup>2</sup>	76.94 cm <sup>2</sup>	cm <sup>2</sup>	
破壊荷重	34.0 t f	20.8 t f	t f	
補正圧縮強度	293.3 kg f/cm <sup>2</sup>	251.4 kg f/cm <sup>2</sup>	kg f/cm <sup>2</sup>	
備考				
中性化深さ	上側から 1.3 cm	下側から 0.0 cm	上側から 0.0 cm	下側から 1 cm
反応	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )	鮮明・不鮮明( )	
備考				
圧壊性状	正( )・不( )	正( )・不( )	正( )・不( )	
モルタルの堅さ	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない	指でつぶれる・つぶれない	
コンクリート内水みち	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )	細( )・中( )・粗( )	
No.	対象建築物名	調査年月日	表 4-12	
	旧永田町小学校	H9 12月 17日 H10年 1月 30日		

表 5

## コアによるコンクリートの圧縮強度試験結果及び判定

対象建築物名 プロック名	試験本数	試験強度								試験基準強度 F <sub>0</sub>	平均強度 $\bar{X}$	標準偏差 $\sigma$	正規化率 T	判定
		B.F	1.F	2.F	3.F	4.F								
S 12 8		179.3	204.9	240.3	222.8	179.7	160.5	208.8	368.7	(135) 248.1	72.38	1.56	94.06	A
A 1		$\bar{x} = 237.1$ $\sigma = 81.27$	$\bar{x} = 251.5$ $\sigma = 15.91$	$\bar{x} = 174.1$ $\sigma = 12.18$	$\bar{x} = 333.7$ $\sigma = 49.43$									
S 12 6		145.6		202.3	292.7	320.3	325.0	366.2		(135) 275.3	83.92	1.67	95.25	A
A 2						$\bar{x} = 247.5$ $\sigma = 63.92$	$\bar{x} = 337.1$ $\sigma = 25.25$							
S 12 6	159.6	244.4	233.1	208.5		254.4	268.3			(135) 266.4	70.26	1.87	96.92	A
A 3		$\bar{x} = 209.7$ $\sigma = 62.72$				$\bar{x} = 341.3$ $\sigma = 80.54$								
S 12 5	190.9	237.7	200.2	161.2		339.7				(135) 225.9	69.21	1.31	90.49	A
A 4		$\bar{x} = 214.3$ $\sigma = 33.09$												
全 体	25	206.13	232.91	222.96	287.26	333.75								
		$\bar{x} = 27.34$ $\sigma = 71.53$	$\bar{x} = 47.01$ $\sigma = 47.01$	$\bar{x} = 81.72$ $\sigma = 81.72$	$\bar{x} = 47.43$ $\sigma = 47.43$	(135) 254.61	71.76	1.67	95.25	A				
S 39 8			192	197	204	248	309							
B														

(注) \* 指定強度、設計基準強度、平均値の単位はkg/cm<sup>2</sup> 合格率の単位は%

上段カッコ内数値は温度による補正値

表 5

調査位置		A1 / — c — /		A1 / — c — 3		A1 带筋間隔実測値		A1 带筋間隔実測値		A1 带筋間隔実測値		備考	
項目	柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm
柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	(50×50) 2500	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm
主筋本数-絆	12-12φ					[2-22φ]				8-22φ			
主筋比 X/Y	0.60284 0.60284					0.60284				0.570			
帯筋径 (mm)	9					9				0.570			
帯筋の状況	片正斜												
帯筋の間隔	21.50												
	27.0												
AW													
bx	1.27												
by	X 1025.0 Y 1025.0												
aw/bx	X 0.118 Y 0.118												
荷重分担面積 (m <sup>2</sup> )													

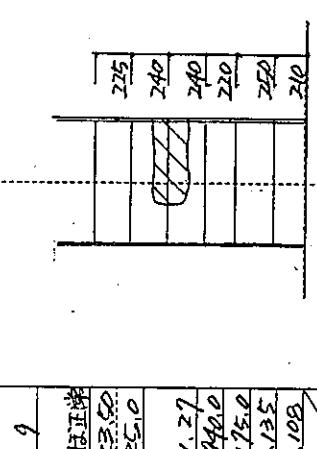
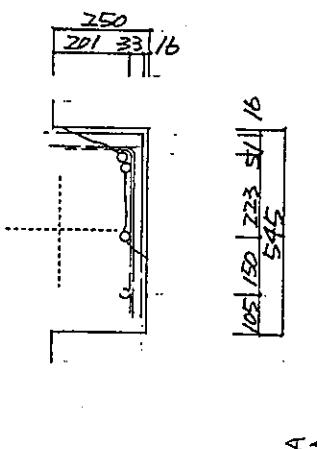
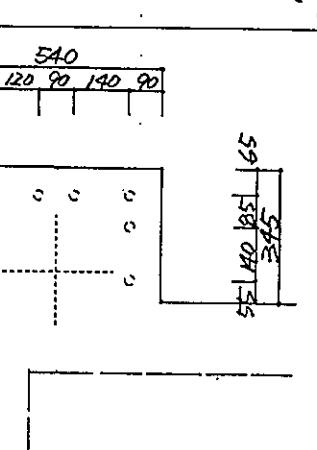
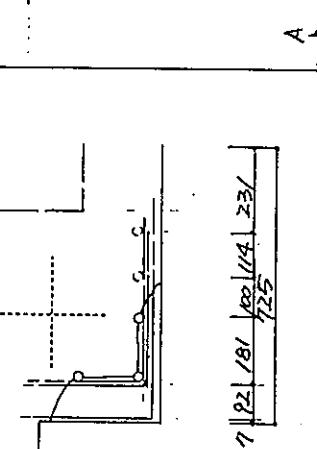
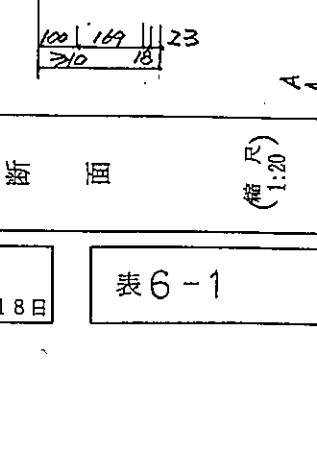
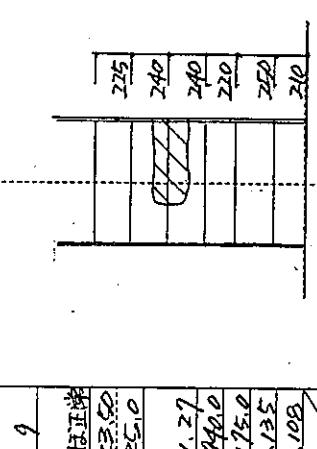
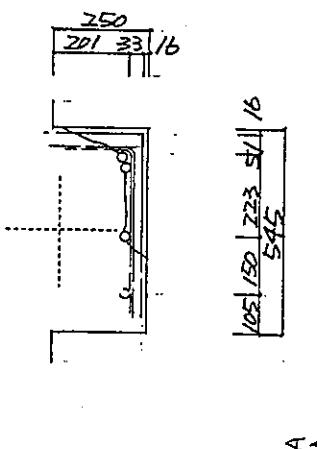
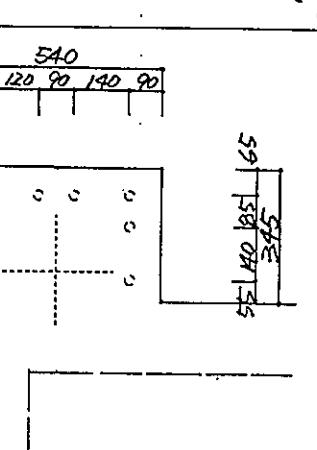
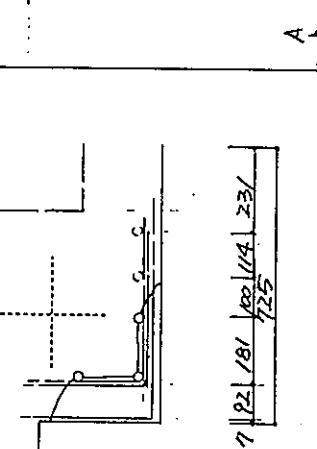
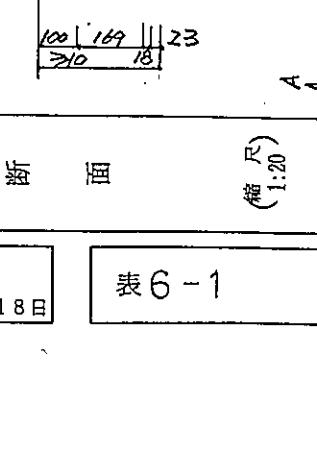
子	対象建築物名	調査年月日	実測断面	備考
	旧永田町小学校	H9 年12月17, 18日	    	    

表6-1

建築物の筋方向をXとする。筋筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。鉄筋勾配のみの場合仕上厚3cmとする。

(面記号)

(面記号)

(面記号)

調査位置		A1—2—c—2		A1—3—c—1		A1—3—c—2		A1 帯筋間隔実測値		A1 帶筋間隔実測値		A1 帶筋間隔実測値		備考	
項目	柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	ho(X)=	— cm	ho(Y)=	— cm	測定ブロック名	A 1
柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	150×150 2250	12.224		12.224		12.224		12.224		12.224		12.224			
主筋本数-径 主筋出X Y %	X 2.768 Y 0.468 %	0.553 0.553		0.553 0.553		0.553 0.553		0.553 0.553		0.553 0.553		0.553 0.553			
带筋 径 (mm)	9														
带筋の状況 带筋正半 1.03 23.0															
带筋の間隔 带筋の間隔 23.0															
倍 bx (cm)	1.27			1.27		1.27		1.27		1.27		1.27			
筋 (cm)	X 222.3 Y 241.5			X 222.3 Y 241.5		X 222.3 Y 241.5		X 222.3 Y 241.5		X 222.3 Y 241.5		X 222.3 Y 241.5			
比 (%)	X 0.103 Y 0.134			X 0.103 Y 0.134		X 0.103 Y 0.134		X 0.103 Y 0.134		X 0.103 Y 0.134		X 0.103 Y 0.134			
柱重分担面積 (m <sup>2</sup> )															
対象建築物名	田永田町小学校	調査年月日	H9 年12月17, 18日	測定面	幅尺 (1:20)	面記号	表 6-2								

建築物の軒方向をXとする。帯筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。筋筋鉄筋のみの場合は上厚3cmとする。

(面記号)

(面記号)

(面記号)



表 6-4

## 配筋調查結果（柱）

調査ブロック名

A 2

調査位置		A2 / — c — /		A2 / — c — 2		A2 / — c — 3		備考	
項目	柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	ho(X) = cm	ho(Y) = cm						
柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	50x40	ho(X) = 2200	ho(Y) = —	ho(X) = 2200	ho(Y) = —	ho(X) = 2000	ho(Y) = —	ho(X) = 2200	ho(Y) = —
主筋本数・径 φ/mm	6-22φ	12-22φ				8-22φ			
主筋比 Y (%)	0.570					0.570			
带筋全 径 (mm)	0.570					0.570			
带筋の状況	9					9			
带筋の間隔	19.66- 24.0					19.66- 24.0			
aw	240					240			
bx	180					180			
带筋 比 比 aw/bx	1.33					1.27			
帶重分担面積 (m <sup>2</sup> )	0.129					0.132			

建築物の軸方向をXとする。帶筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。面記号は調査試験位置図による。面記号は調査試験位置図による。筋筋探知計のみの場合仕上厚3cmとする。

四

記号)

(面記号)

1

N

**対象建築物名**

## 旧永田町小学校

調査年月日

H9 年12月17, 18日

表 6-4

表6-5

## 配筋調查結果(柱)

### 調査プロック名

A 2

建築物の軒方向をXとする。帶筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。面記号は調査試験位置図による。面記号は調査試験位置図による。鉄筋架構のみの場合仕上厚3cmとする。

No

### 对象建築物名

## 旧永田町小学校

| 調査年月日

H9 年12月17, 18日

表 6-5

調査位置		A2—2—c—4		A2—3—c—1		A2—3—c—2		備考	
項目	柱断面積 (cm) <sup>2</sup>	ho(X)=	cm	ho(Y)=	cm	ho(X)=	cm	ho(Y)=	cm
柱断面積 (cm) <sup>2</sup>	150×50 2500	ho(X)=	—	ho(Y)=	—	ho(X)=	—	ho(Y)=	—
主筋本数-径	12-22φ								
主筋比 X/Y	0.609 0.608								
带筋径 (mm)	9								
带筋の状況	半周正弦								
带筋の間隔	12.5 22.0								
带筋 bx by aw/bx aw/by 横重分担面積 (m <sup>2</sup> )	24W 1.27 X 875.0 Y 875.0 X 0.445 Y 0.445								
対象建築物名	田永田町小学校	調査年月日	H9 年12月17, 18日	実測断面					
調査位置	6-6 配筋調査結果(柱)	調査ブロック名	A 2	建設物の軸方向をXとする。带筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。鉄筋探知計のみの場合上厚3cmとする。					
対象建築物名	田永田町小学校	調査年月日	H9 年12月17, 18日	表6-6					

表 6-7

## 配筋調查結果（柱）

**調査ブロック名**

A 2

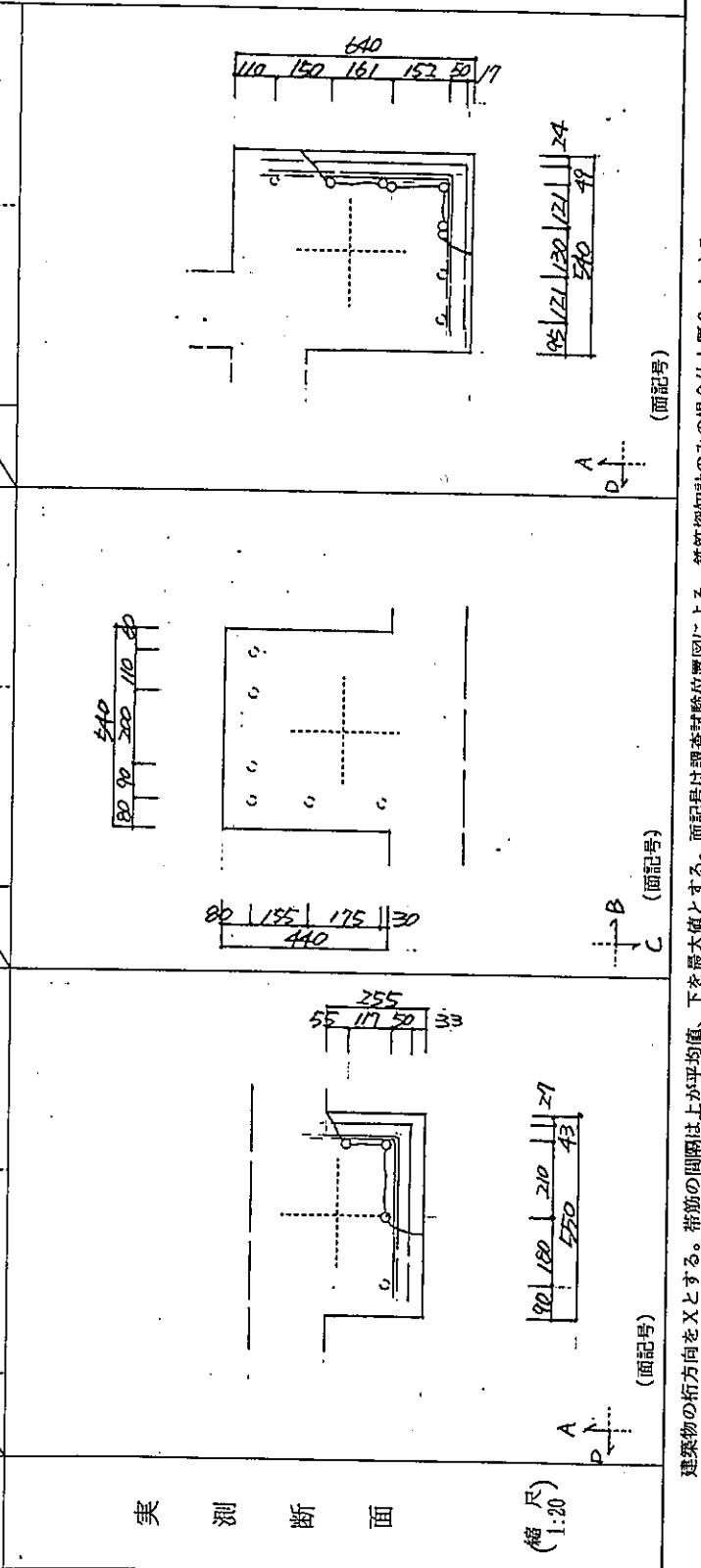
調査位置		A3	B'—c—i	A3	B'—c—z	A3	B'—c—y	A3	B'—c—x	A3	B'—c—z	A3	B'—c—y	A3	B'—c—x	備考
柱断面積 (cm) <sup>2</sup>	3575	ho(x)=	- cm	ho(y)=	- cm	ho(x)=	- cm	ho(y)=	- cm	ho(x)=	- cm	ho(y)=	- cm	ho(x)=	- cm	ho(y)= - cm
主筋本数-径 主筋比 $\frac{A_s}{A_g}$	12 -22.6 12.425 12.425	12-22.6 0.425 0.425	0.425 0.425	0.425 0.425												
带筋 径 (mm)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9
带筋の状況 正規																
带筋の間隔 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	19.71... 23.0	
aw (cm)	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	
bx (cm)	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	X 128.15	
by (cm)	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	Y 1084.05	
$\frac{aw}{bx}$ (%)	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	0.099	
荷重分担面積 (m <sup>2</sup> )	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	0.117	
実測断面																
対象建築物名		日光田町小学校				調査年月日				表6-8						
						H9 年12月17, 18日										

表6-9

## 配筋調查結果(柱)

### 調査ブロック名

A 3



建築物の軸方向をXとする。筋筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。筋筋深さ計算のみの場合に対する計算式とする。

Nb.

**対象建築物名**

## 旧永田町小学校

調査年月日

H9 年12月17, 18日

表 6-9



表6-11 配筋調査結果(柱)						調査ブロック名 A3	
調査位置	A3 3—c—3 带筋間隔実測値			c—c 带筋間隔実測値			備考
	柱断面横 (cm)	ho(X)= — cm	ho(Y)= — cm	ho(X)= — cm	ho(Y)= — cm	ho(X)= — cm	
柱筋本数-盤	2500	12-22φ					
主筋比 a/bp (%)	X 0.608 Y 0.603						
带筋径 (mm)	9						
带筋の状況	はね正規						
带筋の間隔	21.6 21.0						
2W	1.27						
带筋 bX (cm)	X 10800 Y 10800						
比 a/bx (%)	X 0.117 Y 0.117						
荷重分担面積 (m <sup>2</sup> )							
実測断面							
(縮尺) 1:20							
対象建築物名 旧永田町小学校							
調査年月日 H9 年12月17, 18日							
表6-11							

建築物の軸方向を Xとする。帯筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。鉄筋接合計のみの場合仕上厚3cmとする。

(面記号)

(面記号)

(面記号)

(面記号)

表 6-12 配筋調查結果(柱)

調査ブロック名

A 4

調査結果(柱)								調査ブロック名 A4
調査位置	A4 / c - z	A4 帯筋間隔実測値	A4 帯筋間隔実測値	A4 帶筋間隔実測値	A4 帶筋間隔実測値	A4 帶筋間隔実測値	A4 帶筋間隔実測値	備考
柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	$50 \times 50 / 2500$	ho(X) = - cm	ho(Y) = - cm	ho(X) = - cm	ho(Y) = - cm	ho(X) = - cm	ho(Y) = - cm	
主筋本数-径 X 4φ16 Y 0.785	X 12-25φ Y 0.785	12-22φ	12-25φ	12-25φ	12-25φ	12-25φ	12-25φ	
主筋比 4φ16 Y 0.785	X 0.785 Y 0.785	0.608	0.608	0.613	0.613	0.613	0.613	
帯筋 (mm)	9							
帯筋の状況 は直正直								
帯筋の間隔 12.16 20.0		20.0	22.5	24.2	24.2	27.0	27.0	
帯筋比 aw (cm <sup>2</sup> )	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	1.27	
aw/bx (cm)	X 25.0 Y 25.0	25.0	25.0	25.0	25.0	25.0	25.0	
aw/bx (%)	X 0.132 Y 0.132	0.132	0.132	0.132	0.132	0.132	0.132	
荷重分配面積 (m <sup>2</sup> )								
対象建築物名	日永田町小学校	調査年月日	H9 年12月17, 18日	測定面	尺 (幅1.20)	表6-13		
建築物の筋方向をXとする。筋筋の間隔は上が平均値、下が最大値とする。面記号は調査試験位置図による。面記号のみの場合仕上厚3cmとする。								

建築物の軸方向をXとする。帯状の剛剛は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。鉄筋探知計のみの場合仕上厚3cmとする。

A 4

調査位置		A4 帯筋間隔実測値		A4 3-c-2 带筋間隔実測値		A4 3-c-1 带筋間隔実測値		C 带筋間隔実測値		備考	
柱断面積 (cm <sup>2</sup> )	50x50 2500	ho(X)= - cm	ho(Y)= - cm	ho(X)= - cm (80x50) 4000	ho(Y)= - cm	ho(X)= - cm 16-254	ho(Y)= - cm	ho(X)= - cm	ho(Y)= - cm		
主筋本数-径 X 12 Y 2.24				0.613		0.613					
主筋比 X 0.608 Y 0.608				0.613							
带筋径 (mm)	9										
带筋の状況 柱正規											
带筋の間隔 21.02											
带筋 aw											
aw (cm)	1.27										
bx (cm)	X 1023.5										
by (cm)	Y 1053.5										
aw/bx 比 (%)	X 0.120										
荷重分担面積 (m <sup>2</sup> )	Y 0.120										
実測断面											
対象建築物名		調査年月日		H9 年12月17, 18日		調査ブロック名		表6-14		建築物の軒方向をXとする。帯筋の間隔は上が平均値、下を最大値とする。面記号は調査試験位置図による。鉄筋探知計のみの場合仕上厚3cmとする。	
										(面記号)	





表 6-17

## 配筋調查結果（壁）

### 調査ブロック名

A 2

調査位置		A2 / --- W --- /			A2 2 --- W --- /			壁筋間隔実測値			A2 2 --- W --- /			壁筋間隔実測値			A2 3 --- W --- /			
項目	壁厚(cm)	A2	壁筋間隔	実測値	A2	壁筋間隔	実測値	A2	壁筋間隔	実測値	A2	壁筋間隔	実測値	A2	壁筋間隔	実測値	A2	壁筋間隔	実測値	
壁種類	11.3	12.2			10.8			11.9			12.2			11.7			12.2			
壁筋の横幅	(9.9)				(9.9)			(9.9)			(9.9)			(9.9)			(9.9)			
壁筋の横径(mm)	9φ	9φ			9φ			9φ			9φ			9φ			9φ			
主筋比at/ls(%)	0.279	0.234			0.254			0.254			0.254			0.254			0.254			
壁筋の状況	3筋正規	3筋正規			3筋正規			3筋正規			3筋正規			3筋正規			3筋正規			
壁筋間隔(cm)	20.25	22.33			22.33			22.33			22.33			22.33			22.33			
		18.66			17.75			17.75			17.75			17.75			17.75			
対象建築物名	旧永田町小学校										実測断面									
備考																				
調査年月日 H.9 年12月17, 18日										測定者 6-17										
面記号は調査試験位置図による。																				

表 6-18 配筋調查結果(壁)

### 調査ブロック名

A 2

表 6-19 配筋調查結果(壁)

表 6-20 配筋調查結果(壁)

### 調査ブロック名

A 3

表 6-21 配筋調查結果(壁)

**調査ブロック名**

A4

前記号は調査試験位置図による。

表 6-22 配筋調査結果(壁)										調査ブロック名 A4
調査位置	壁筋間隔実測値			壁筋間隔実測値			壁筋間隔実測値			
	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	壁筋間隔	
調査項目										
壁厚 (cm)	11.9									
壁筋の種類	2φ12									
壁筋の径 (mm) 横	9φ									
主筋比	14.4									
壁筋の状況	付打孔									
壁筋の横間隔 (cm)	37.3									
壁筋の横間隔 (cm)	27.5									
壁筋間隔 (cm)	450	380	270	450	380	270	450	380	270	
備考										
対象建築物名	旧永田町小学校									調査年月日 H9 年12月17, 18日
実測断面										(面記号)
備考										面記号は調査試験位置図による。

表 6-22

記号	試験位置および符号	コシクリートの中性化深さ試験結果図										調査ブロック名 A 1
		柱主筋位 置における コンクリートの 中性化深さ (cm)	柱主筋の柱 かぶり厚 (cm)									
A/	/	22φ	1 2.3	2.7	B							
	C	22φ	2 2.3	1.8	) B	A モルタル						
	/	3 0.5	8.7			2.3	0.8	) 9φ	B	4.1	屋外	
	C	4 0.5	9.2	B		B						
	/	5										
	C	6										
	/	7										
	C	8										
	/	9										
	C	10										
A/	/	12φ	1 0.6	4.0	) B							
	C	2 0.9	4.3	B	A モルタル							
	/	3				1.4	3.0	9φ	B	—	※反応薄い 室内	
	C	4										
	/	5										
	C	6										
	/	7										
	C	8										
	/	9										
	C	10										
A/	/	22φ	1 0.5	4.1	) B							
	C	2 0.6	4.1	B	A モルタル							
	/	3 0.6	3.3	B		1.6	2.3	9φ	B	6.8	室外	
	C	4 0.6	3.2	B		B						
	/	5										
	C	6										
	/	7										
	C	8										
	/	9										
	C	10										
A/	/	22φ	1 0.5	4.0	) B							
	C	2 0.6	4.0	B	A モルタル							
	/	3 0.6	3.6	B		1.5	3.6	9φ	B	5.8	室外	
	C	4 0.6	3.5	B		B						
	/	5										
	C	6										
	/	7										
	C	8										
	/	9										
	C	10										

\* 鉄筋番号は時計まわりとし1.2.3...と印す。鉄筋の発錆状況は A:無、B:点食、C:点食、D:部分食、E:全面欠損とする。

表7-2

## 中性化深さ試験結果(柱用)

調査ブロック名

A1

試験位置番号	柱主筋位置におけるコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)		柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	柱主筋の柱主筋かぶり厚さ(cm)	
				材 料	仕 上							
A' 3-1 C 1-1	22φ	1 0.3	2 0.3	B Aモルタル	3 1 Aモルタル	4 1 Aモルタル	5 1 Aモルタル	6 1 Aモルタル	7 1 Aモルタル	8 1 Aモルタル	9 1 Aモルタル	10 1 Aモルタル
	22φ	2 0.3	3 0.3	B Aモルタル	4 1 B Aモルタル	5 1 B Aモルタル	6 1 B Aモルタル	7 1 B Aモルタル	8 1 B Aモルタル	9 1 B Aモルタル	10 1 B Aモルタル	
A' 3-1 C 1-2	22φ	1 0.3	2 0.3	B Aモルタル	3 0.3	4 0.3	5 0.3	6 0.3	7 0.3	8 0.3	9 0.3	10 0.3
	22φ	2 0.3	3 0.3	B Aモルタル	4 0.3	5 0.3	6 0.3	7 0.3	8 0.3	9 0.3	10 0.3	
A' 3-1 C 1-4	12φ	1 2.7	2 3.0	B A	3 5.2	4 5.2	5 5.2	6 5.2	7 5.2	8 5.2	9 5.2	10 5.2
	12φ	2 3.0	3 5.2	B A	4 5.2	5 5.2	6 5.2	7 5.2	8 5.2	9 5.2	10 5.2	

\* 鉄筋番号は時計まわりとし1.2.3.…と印す。鉄筋の発錆状況は A:無, B:点食, C:部分食, D:浮き錆, E:断面欠損とする。

モ

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年12月17, 18日

表7-2

表 7-3

### 中性化深さ試験結果（柱用）

**調査ブロック名**

A 1

※ 鉄筋番号は時計まわりとし1,2,3,..と印す。鉄筋の発着状況は A:無, B:点食, C:部分食, D:浮き緒, E:断面欠損とする。

※

11

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

H9年12月17, 18日

表 7-3

※ 納入番号は時計まわりとし1.2.3.…と印す。銛筋の発端状況は A：無、B：点食、C：部分食、D：浮き鋸、E：断面欠損とする。

表7-5

## 中性化深さ試験結果（柱用）

**調査ブロック名**

A 2

表7-5 丹波市立水野幼稚園(柱用)										調査ブロック名	
試験位置および符号	対象建築物名	調査年月日	コンクリートの中性化深さ試験結果図								A2
			柱主筋位 置における コンクリート 中性化深さ (cm)	柱主筋の かぶり厚 (cm)	主筋 状況	仕上	フープの かぶり厚 (cm)	鉄筋 径(cm)	フープのハツリ さ(cm)	備考	
A2-2-1-C-1-2	田永田町小学校	H9年12月17, 18日	22φ	1 1.7	ZB	B				※反応率	
			22φ	2 1.7	ZB	A					
			22φ	3 1.4	ZB	B					
			22φ	4 1.4	ZB	B	モルタル VP	1.6	1.7	※反応率	
				5							
				6							
				7							
				8							
				9							
				10							
A2-2-1-C-1-3	田永田町小学校	H9年12月17, 18日	22φ	1 0.1	ZB	B	Aモルタル VP	1.9	4.2	9.8	B 8.0
			22φ	2 0.1	ZB	B					
			22φ	3 0.1	ZB	B					
			22φ	4 1.0	ZB	B					
			22φ	5 1.0	ZB	B					
			22φ	6 1.0	ZB	B					
				7							
				8							
				9							
				10							
A2-3-1-C-1-1	田永田町小学校	H9年12月17, 18日	22φ	1 0.2	ZB	B	Aモルタル VP	1.9	4.4	9.8	B 7.6 室内
			22φ	2 0.4	ZB	B					
			22φ	3 0.4	ZB	B					
				4							
				5							
				6							
				7							
				8							
				9							
				10							

※ 施工番号は時計まわりとし1.2.3.…と印す。鉄筋の差錯状況は A:無, B:点食, C:部分食, D:浮き鋸, E:面面欠損とする。

表 7-6

## 中性化深さ試験結果（柱用）

### 調査ブロック名

A 2

調査ブロック名 A 2										
試験位置および符号	対象建築物名 旧永田町小学校	中性化深さ試験結果図								
		柱主筋番号	柱主筋の柱におけるコンクリートのかぶり厚さ(cm)	柱主筋のかぶり厚さ(cm)	主筋状況	主筋材種	上鉄筋厚(cm)	上鉄筋径(cm)	フープのハーフ径(cm)	備考
A2 3-1-C-2		22φ 1	0.0	1.0	B	Aモルタル	1.8	5.4	9.0	B 7.7 室内
		22φ 2	0.0	2.0	B	Aモルタル	1.8	5.4	9.0	
		22φ 3	0.2	6.4						
		22φ 4	0.2	6.3	B					
		22φ 5	0.2	7.1	B					
		6								
		7			C					
		8								
		9			Dモルタル	VP	4.0	0.0	9.0	B 3.9 室内
		10								
A2 3-1-C-3		22φ 1	0.6	3.0	B	A				* 油漆剥離
		22φ 2	0.6	3.9	B					
		22φ 3	0.5	3.5						
		22φ 4	0.5	2.8	B	Bモルタル	2.6	2.1	1.9	B 4.9 室内
		5								
		6			Cモルタル	VP	2.8	1.9		
		7								
		8								
		9			D					
		10			1					
					2					
					3					
					4					
					5					
					6					
					7					
					8					
					9					
					10					

調査ブロック名 A3	試験位置および符号 A3 B1 C — — /	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 H9年12月17, 18日	中性化深さ試験結果(柱用)								調査ブロック名 A3
				柱主筋立番号	柱主筋の柱主筋 かぶり厚( cm )状況	仕 事 材 料	上 かぶり厚( cm )	フープの フープのハツリ 状況深さ ( cm )	備 考			
コンクリートの中性化深さ試験結果図				22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	B Aモルタル VP B Bモルタル VP C D	3.7 3.7 2.8 1.9φ 2.3 6.7	2.0 1.9φ 2.3 9.8	6.1 6.1 室内外 室内外			
A3 B1 C — — /				22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	B Aモルタル VP B Bモルタル VP C D	3.7 4.1 2.5 1.5 — — — — — —	3.0 0.6 — — — — — — — —	4.2 4.2 室内外 室内外			
A3 B1 C — — /				22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	B Aモルタル VP B Bモルタル VP C D	3.7 4.1 2.5 1.5 — — — — — —	2.4 2.8 1.8 1.8 — — — — — —	5.6 5.6 室内外 室内外			
A3 B1 C — — /				22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	B A B Bモルタル VP C D	3.7 4.3 2.9 6.3 — — — — — —	— — — — — — — — — —	— — — — — — — — — —			

\* 鉄筋番号は時計まわりとし1,2,3,...と印す。鉄筋の焼錆状況は A : 無, B : 点食, C : 点食, D : 浮き錆, E : 断面欠損とする。

表7-7

表 7-8

## 中性化深さ試験結果(柱用)

調査ブロック名  
A3

試験位置および符号	柱主筋番号	柱主筋置におけるコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋のかぶり厚発錆状況(cm)	主筋材	上材厚(cm)	フープのかぶり厚鉄筋(cm)	フープのフープのハツリさ(cm)	備考	コンクリートの中性化深さ試験結果図		
A3 1 — C — 2	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.6 0.6 1.4 1.4 5.0 4.7 B B C D D	A A A B B C D D D D	3.8 4.3 1.8 1.8 3.3 3.3 B B B B B	3.3 3.3 1.7 1.7 3.5 3.5 B B B B B	9φ 9φ 3.5 3.5 2.9 2.9 B B B B B	7.0 7.0 7.4 7.4 7.2 7.2 B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.9 0.9 0.9 0.9 0.8 0.8 0.8 0.8 0.8 0.8	A A A B B C D D D D	4.4 4.4 5.0 4.9 5.0 5.0 4.8 4.8 4.8 4.8	1.7 1.7 B B B B B B B	3.5 3.5 B B B B B B B	7.4 7.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.2 3.2 3.6 3.6 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	3.0 3.0 1.0 1.0 1.0 1.0 B B B B	2.1 2.1 B B B B B B B	4.4 4.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		
	22φ	1 2 3 4 5 6 7 8 9 10	0.2 0.2 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	B B A A A B B C D D	3.5 3.6 3.6 3.2 3.4 3.4 3.3 3.3 3.3 3.3	1.0 1.0 B B B B B B B	2.5 2.5 B B B B B B B	5.4 5.4 B B B B B B B	室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外 室外		

※ 鉄筋番号は時計まわりとし1.2.3...と印す。鉄筋の発錆状況は A:無, B:点食, C:点食, D:部分食, E:浮き食とする。

調査年月日  
H9年12月17, 18日

表 7-8

対象建築物名  
旧永田町小学校

表7-9 中性化深さ試験結果(柱用)

調査ブロック名

A 4

名	試験位置および符号	コンクリートの中性化深さ試験結果図										調査ブロック名 A 4
		柱主筋番号	柱主筋の柱主筋に沿るコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋のかぶり厚発現状(cm)	柱主筋の柱主筋に沿るコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋のかぶり厚発現状(cm)	柱主筋の柱主筋に沿るコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋のかぶり厚発現状(cm)	柱主筋の柱主筋に沿るコンクリートの中性化深さ(cm)	柱主筋のかぶり厚発現状(cm)	柱主筋の柱主筋に沿るコンクリートの中性化深さ(cm)	
A 4	/ - c - 1 - 2	25φ	1 0.4	4.7	B	Aモルタル yp	1.6	3.2	9φ	B	5.6	室内
		25φ	2 0.4	4.9	B	Aモルタル yp	1.6	3.2	9φ	B	5.6	室内
		25φ	3 0.4	5.4	B							
		25φ	4 0.4	4.8	B							
		25φ	5 0.4	4.1	B							
		25φ	6 0.4	4.2	B							
		25φ	7		C							
			8									
			9			Dモルタル yp	0.9	3.8	9φ	B	6.6	室内
			10									
A 4	/ - c - 1 - 2	22φ	1 1.8	3.6	B	A						
		22φ	2 1.8	2.9	B							
		22φ	3 2.9	4.5								
		22φ	4 2.9	4.6	B							
		22φ	5 2.9	4.0	B							
		22φ	6			Cモルタル yp	2.7	1.9	9φ	B	5.4	室内
			7									
			8									
			9			Dモルタル yp	3.5	2.5			6.0	
			10									
A 4	/ - c - 1 - 2	25φ	1 3.2	4.4	B	Aモルタル yp	4.0	3.6	9φ	B	7.1	室内
		25φ	2 3.2	4.2	B							
		25φ	3 3.2	5.3	B							
		25φ	4 3.2	4.5	B							
		25φ	5 1.6	5.5	B							
		25φ	6 1.6	4.5	B							
		25φ	7 1.6	4.6	B							
		25φ	8									
			9			Dモルタル yp	2.8	3.2	9φ	B	6.4	室内
			10									

\* 鉄筋番号は時計まわりとし1.2.3...と印す。鉄筋の発錆状況は A:無, B:点食, C:部分食, D:浮き錆, E:断面欠損とする。

表 7-10

調査年月日  
H9年12月17, 18日

名

対象建築物名

旧永田町小学校

調査ブロック名 A4	試験位置および符号 A4 3-1 C-1 /	コンクリートの中性化深さ試験結果図										調査年月日 H9年12月17, 18日
		柱主筋位 置におけるコンク リートの中性化深 さ(cm)	柱主筋の かぶり厚 (cm)									
22φ	1	0.2	4.5	B	A							
22φ	2	0.2	4.9	B								
22φ	3	0.2	5.6	B								
22φ	4	0.2	5.2	B								
22φ	5											
22φ	6											
22φ	7				C モルタル VP							
22φ	8				D モルタル VP							
22φ	9											
22φ	10											
25φ	1	0.2	4.9	B	A モルタル VP							
25φ	2	0.2	5.7	B	A モルタル VP							
25φ	3	0.4	4.3	B	A モルタル VP							
25φ	4	0.4	3.5	B	B							
25φ	5											
25φ	6				C							
25φ	7				D モルタル VP							
25φ	8											
25φ	9											
25φ	10											
	1				A							
	2				B							
	3				C							
	4				D							
	5											
	6											
	7											
	8											
	9											
	10											

\* 鉄筋番号は時計まわりとし1.2.3...と印す。鉄筋の発錆状況は A:無, B:点食, C:部分食, D:浮き錆, E:断面欠損とする。

表 7-11

表 7-12

## コンクリートの中性化深さ試験記録

調査プロック名

A 1

表 7-13

## コンクリートの中性化深さ試験記録

調査ブロック名

A 2

調査7-13 コンクリートの中性化深さ試験結果記録												調査ブロック名 A2	
試験位置記号	コンクリートの中性化深さ試験結果図			仕上鉄筋位置におけるコンクリート中の中性化深さ試験結果図			コンクリートの中性化深さ試験結果図			鉄筋			参考
	面記号	材 料	厚 (cm)	コンクリート中の中性化深さ (cm)	かぶり (cm)	鉄筋厚 (cm)	状況	コンクリートの中性化深さ (mm)	かぶり (cm)	鉄筋厚 (cm)	状況		
A2-1	A	モルタル	2.7	0.8	ヨリ	3.9	A	9φ	—	室 内	—	室 内	
	B												
	C	モルタル	1.4	1.0	—	—	—	—					
	D												
A2-2	A	モルタル	2.0	0.3	—	—	—	—				室 外	
	B												
	C	モルタル	1.3	0.3	ヨリ	5.6	A	9φ	—	室 内	—		
	D												
A2-3	A	モルタル	2.2	0.0	ヨリ	3.0	A	9φ	—	室 内	—	室 外	
	B												
	C	モルタル	1.7	0.3	ヨリ	4.8	A	9φ	—	室 内	—		
	D												
A2-4	A	モルタル	2.3	0.2	—	—	—	—				室 内	
	B												
	C												
	D												

中性化深さはコンクリート面からとする。試験の発送状況は A：無、B：点食、C：部分食、D：浮き食、E：断面欠損とする。図記号は測定試験位置による。

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 7-13

表7-14 コンクリートの中性化深さ試験記録

### 調査ブロック名

A 3

中性化深さはコンクリート面からとする。既存の劣化状況は A：無、B：点食、C：部分食、D：浮き鏽、E：断面欠損とする。図記号は軸筋部横位置による。

Nb. 对象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 7-14

表7-15

## コンクリートの中性化深さ試験記録

### 調査ブロック名

A4

中性化深さはコンクリート面からとする。鉄筋の免強状況は A:無、B:点食、C:部分食、D:浮き食、E:断面欠損とする。  
図記号は規範試験位置による。

Nb.  対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 7-15

表7-16

## コンクリートの中性化深さ試験記録

調査ブロック名

B

試験位置記号	コンクリートの中性化深さ試験結果図 配材号	面材	上地	純筋位置 における コンクリートの 中性化深さ (cm)	筋 材 厚 (cm)	筋 材 かぶり 厚 (cm)	筋 材 状 況	筋 材 深さ と径 (mm)	コンクリートの 中性化深さ試験結果図 記号		面材	上地	純筋位置 における コンクリートの 中性化深さ (cm)	筋 材 かぶり 厚 (cm)	筋 材 状 況	筋 材 深さ と径 (mm)	ハリツ リ	備 考
									試験 位置 記号	試験 位置 記号								
$\beta_1$	W	A	切離済 (モルタル) VP	0.0	—	—	—	—	B	3	B	切離済 (モルタル) VP	0.3	0.0	—	—	—	屋外
		B	モルタル	1.8	—	—	—	—	C	モルタル VP	3.5	0.0	47	—	—	—	—	屋外
		C	モルタル VP	1.8	1.2	1.6~2.9	A	9φ	D	モルタル VP	3.5	0.0	3.0	A	9φ	—	屋外	
		D	モルタル	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	屋外
$\beta_1$	W	A	切離済 (モルタル) VP	3.0	1.1	—	—	—	B	3	A	切離済 (モルタル) VP	3.0	1.0	—	—	—	室內
		B	モルタル	—	—	—	—	—	C	モルタル VP	3.7	0.0	4.3	A	9φ	—	—	室內
		C	モルタル VP	0.8	0.2	—	—	—	D	モルタル (モルタル) VP	0.0	0.0	4.3	—	—	—	—	屋外
		D	モルタル	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	屋外
$\beta_2$	W	A	切離 —	—	—	—	—	—	B	4	A	切離 モルタル VP	1.4	1.3	—	—	—	屋外
		B	モルタル	—	—	—	—	—	C	モルタル VP	1.6	0.5	2.3	A	9φ	—	—	屋外
		C	モルタル VP	1.6	0.5	2.3	A	9φ	D	モルタル (モルタル) VP	0.0	0.0	—	—	—	—	—	屋外
		D	モルタル	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	屋外
$\beta_2$	W	A	—	—	—	—	—	—	B	4	A	切離 モルタル VP	0.0	0.0	—	—	—	屋外
		B	モルタル VP	2.0	0.0	4.0	A	9φ	C	モルタル VP	1.8	0.0	—	—	—	—	—	屋外
		C	モルタル VP	2.8	0.0	—	—	—	D	モルタル (モルタル) VP	—	—	—	—	—	—	—	屋外
		D	モルタル VP	2.8	0.0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	屋外

中性化深さはコンクリート面からとする。試験の実施箇所は A:無、B:点検、C:部分検、D:部分検とする。 図記号は調査部位位置による。

年次	建設年 位置記号	試験部位 位置記号	仕 外 室 内	柱 種類		柱 筋と壁 (cm)		柱 厚 (cm)		免 震 状 況		コンクリートの 中性化深さ (cm)	備 考	
				柱 頭 部	柱 底 部	主筋 (φ22)	補強筋 (φ12)	主筋 (φ22)	補強筋 (φ12)	主筋 (φ22)	補強筋 (φ12)			
				起 点	終 点	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)			
S,2	A'-c-1	-	-	A	モルタル	115	2.3	22φ	9φ	2.7	0.8	B	B 2.3	
	A'-c-1	-	-	A	"	"	"	22φ	9φ	1.8	"	B	B 2.3	
	A'-c-1	-	-	B	"	0.7				8.7	2.7		0.5	
	A'-c-1	-	-	B	"			22φ	9φ	9.2	"	B	B 0.5	
	A'-c-2	-	-	D	モルタル	115	1.1	12φ	9φ	4.0	2.1	B	B 0.6	
	A'-c-2	-	-	A		1.4				4.3	3.0		0.9	
	-	-	-	A'	W-1	B	1.7	2.0	-	-	-	-	1.7	
	-	-	-	D	セメント	-	-	-	-	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	W-2	B	1.7	2.2	-	-	-	-	-	
	-	-	-	D	セメント	VP	2.2	-	9φ	-	4.7	-	A 0.9	
	-	-	-	A'	W-2	D	1.5	1.5	22φ	9φ	5.1	3.6	B	0.5
	-	-	-	A'	c-1	D	0.0	-	-	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	c-1	A	1.6				4.1	2.3		0.6
	-	-	-	A'	c-1	A	"	22φ	9φ	3.3	"	B	B 0.6	
	-	-	-	A'	w-1	A	"	22φ	9φ	2.0	2.9	A	A 0.9	
	A'-w-1	-	-	C	モルタル	115	0.0	-	-	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	w-2	B	モルタル	3.2	-	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	c-1	-	D	モルタル	2.1	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	c-1	-	D	モルタル	4.9	2.2φ	9φ	3.1	1.7	
	-	-	-	A'	c-1	-	D	モルタル	2.1	-	-	-	-	
	-	-	-	A'	c-1	-	D	モルタル	4.9	2.2φ	9φ	3.0	1.7	
	-	-	-	A'	c-1	-	D	モルタル	2.1	-	-	-	-	

中性化深さはコンクリート面からする。柱筋の免震状況はA:無、B:点減、C:部分減、D:全減、E:断面欠損とする。面記号は調査試験部位図による。

表8-1

ブロック名

A 1

表 8-2

## コンクリートの中性化 と結露振れ深さ

ブロック名

年次	建設	試験部位記号			仕上			鉄筋の種類と径 (mm)			引張り厚 (cm)			疵状況			備考	
		屋外		室内	屋内		室外	屋内		種類	厚 (cm)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)	中性化深さ (cm)		
		位置記号	位置記号	位置記号	位置記号	位置記号	記号											
S12		A' - J - c - 1	-	-	A	モルタル	1.7	4.1	22φ	9φ	5.3	4.2	B	B	1.8			
		-	-	A' - J - c - 2	D	モルタル	1.4	22φ	9φ	5.8	3.0	B	B	0.4				
		-	-	A' - J - c - 3	A	モルタル	3.0			6.6	4.7			0.3				
		-	-	A' - J - c - 2	A	"		22φ	9φ	6.0	1	B	B	0.3				
		-	-	A' - J - c - 4	-	モルタル	9.1	12φ	9φ	3.8	2.9	B	B	2.7				
		-	-	A' - J - c - 4	-	モルタル	2.8			2.2	3.7			3.0				
		-	-	A' - J - v - 1	A	切 断	-	-	-	-	-	-	-	-	-			
		A' - w - 1	-	-	c	モルタル	1.0	9φ	-	15.3	-	A	-	2.5				
		-	-	A' - w - 2	B	モルタル	1.9	9φ	2φ	5.6	4.6	A	A	0.8				
		-	-	A' - w - 2	D	切 断	-	-	-	-	-	-	-	-	-			
		A' - c - 1	-	-	c	モルタル	3.0	22φ	9φ	1.7	0.5	C	B	0.2				
		A' - c - 1	-	-	c	"	"	22φ	9φ	2.1	"	C	B	0.2				
		A' - c - 1	-	-	c	"	"	22φ	9φ	2.1	"	C	B	0.2				
		A' - c - 1	-	-	D	モルタル	3.3			4.1	3.0			0.8				
		A' - c - 2	-	-	D	"	"	22φ	9φ	4.3	"	C	B	0.8				
		A' - c - 2	-	-	D	モルタル	1.8	22φ	9φ	3.9	上 3.0 下 2.8	B	B	3.0				
		A' - c - 2	-	-	D	"	"	22φ	9φ	4.1	上 4.3 下 4.4	B	B	1.6				
		A' - c - 2	-	-	A	"	"	22φ	9φ	5.7					-	-		
		A' - v - 1	-	-	B	切 断	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
		-	-	A' - v - 1	D	モルタル	1.9	19φ	-	3.7	-	A	-	0.2				

中性化深さはコンクリート面からする。筋筋の先端状況はA:無、B:点定、C:部分食、D:浮き糸、E:断面欠損とする。面積比は耐震試験値に上る。

表8-3

# コンクリートの中性化深さを試験結果

ブロック名

A 1

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の発錆状況はA：無、B：点食、C：部分食、D：浮き精、E：断面欠損とする。前面写真は断面形状図に「ス

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 8-3

年次	柱番	試験位置	起号	上		柱筋の種類と寸法(mm)		柱厚(cm)		充填状況		コンクリートの中性化深さ(cm)		備考
				外	内	種類	厚(cm)	主筋(Φ12)	補強筋(Φ2)	主筋(Φ12)	補強筋(Φ2)	主筋(Φ12)	補強筋(Φ2)	
				位置記号	位置記号									
12	— — —	A2-1-c-1	D	モルタル	2.8	22φ	9φ	5.7	4.0	B	B	0.9		
	— — —	A2-1-c-1	A			2.0		2.6	1.0			0.5		
	— — —	A2-1-c-1	A	"	"	22φ	9φ	3.4	"	B	B	0.5		
	— — —	A2-1-c-2	D	モルタル	4P	1.9	22φ	9φ	3.9	2.7	B	B	1.2	
	— — —	A2-1-c-2	D	"	"	22φ	9φ	4.0	"	B	B	1.2		
	— — —	A2-1-c-2	A			1.2		2.4	0.8			0.8		
	— — —	A2-1-c-2	A	"	"	22φ	9φ	1.8	"	B	B	0.8		
	— — —	A2-1-w-1	A	モルタル	7.77	2.7	—	9φ	—	3.9	—	A	0.8	
	— — —	A2-1-w-1	C	モルタル	4P	1.4	—	—	—	—	—	—	1.0	
	— — —	A2-1-c-1	D	モルタル	4P	0.9	22φ	9φ	3.4	2.1	B	B	1.1	
	— — —	A2-1-c-1	A			2.7		6.1	3.2			0.6		
	— — —	A2-1-c-1	A	"	"	22φ	9φ	6.0	"	B	B	0.6		
	— — —	A2-1-c-1	A	"	"	22φ	9φ	4.3	"	B	B	0.6		
	— — —	A2-1-c-2	B	モルタル	4P	1.6	22φ	9φ	2.8	1.7	B	B	1.7	
	— — —	A2-1-c-2	B	"	"	22φ	9φ	5.4	"	B	B	1.7		
	— — —	A2-1-c-2	C			1.8		4.4	3.0			1.4		
	— — —	A2-1-c-3	D	モルタル	4P	1.9	22φ	9φ	4.4	"	B	B	1.4	
	— — —	A2-1-c-3	D	"	"	22φ	9φ	5.3	4.4	B	B	0.1		
	— — —	A2-1-c-3	D	"	"	22φ	9φ	5.4	"	B	B	0.1		
	— — —	A2-1-c-3	A	"	"	22φ	9φ	6.2	"	B	B	0.1		
	— — —	A2-1-c-3	A			1.9		5.9	4.2			1.0		

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の充填状況はA:無、B:点食、C:点食、D:部分食、E:断面欠損とする。面記号は鉄筋は検査位置図による。

表8-4

対象建築物名  
日永田町小学校  
調査年月日  
H9年12月17, 18日  
H10年1月30日

表 8-5 コンクリートの中性化深さ試験結果

A2

年次	建設	試験部位	位置記号	仕上		鉄筋の種類と径 (mm)		セメント厚 (cm)		地盤状況		コンクリートの中性化深さ (cm)	備考			
				屋外	屋内	種類	厚 (cm)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)					
平成12年	A2	-	C-3	-	-	A	モルタルVP	1.9	22φ	9φ	5.9	A	B	1.0		
	A2	-	C-3	-	-	A	"	"	22φ	9φ	4.2	B	B	1.0		
	A2-W-1	-	-	A	モルタルVP	2.0	-	-	-	-	-	-	-	0.3		
	-	-	A2-W-1	C	モルタルVP	1.3	-	9φ	-	5.6	-	A	A	0.3		
	A2-W-2	-	-	B	モルタルVP	3.0	-	-	-	-	-	-	-	0.4		
	-	-	A2-W-2	-	D	モルタルVP	2.2	-	9φ	-	3.0	-	A	A	0.0	
	-	-	A2-C-1	D	モルタルVP	0.7	22φ	9φ	4.6	3.3	B	B	A2	0.4		
	-	-	A2-C-1	A	"	1.4	22φ	9φ	5.0	4.1	B	B	B	0.4		
	-	-	A2-C-1	A	"	2.2φ	9φ	5.2	"	B	B	B	B	0.4		
	-	-	A2-C-2	-	D	モルタルVP	4.0	22φ	9φ	1.0	0.0	B	B	0.0		
	-	-	A2-C-2	-	-	D	モルタルVP	"	22φ	9φ	2.0	"	B	B	0.0	
	-	-	A2-C-2	-	-	A	"	1.8	6.4	5.4	"	B	B	0.2		
	-	-	A2-C-2	-	-	A	"	22φ	9φ	6.3	"	B	B	0.2		
	-	-	A2-C-2	-	-	A	"	22φ	9φ	7.1	"	B	B	0.2		
	-	-	A2-C-3	-	-	B	モルタルVP	2.6	22φ	9φ	3.0	2.1	B	B	0.6	
	-	-	A2-C-3	-	-	B	"	22φ	9φ	3.9	"	B	B	0.6		
	-	-	A2-C-3	-	-	C	0.8	"	22φ	9φ	3.5	1.8	B	B	0.5	
	-	-	A2-W-1	-	-	C	"	"	22φ	9φ	2.8	"	B	B	0.5	
	-	-	A2-W-1	-	-	B	モルタルVP	1.7	-	9φ	-	4φ	-	A	A	0.3
	-	-	A2-W-1	-	-	D	モルタルVP	2.3	-	-	-	-	-	-	0.2	
	-	-	系	系	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の状状況 A : 無、B : 点食、C : 剥離、D : 剥離欠損とする。記号は測定試験位置による。

調査年月日  
H9年12月17, 18日  
H10年1月30日

表 8-5

対象建築物名  
旧永田町小学校

表8-6 コンクリートの中性化深さ試験結果

ロック名

A 2

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の応力状況はA:無、B:点食、C:部分食、D:浮き食、E:全面食とする。

表8-7

## コンクリートの中性化深さ試験結果

中性化深さ

A3

年次	柱 外 内 壁 位 置 記 号	柱 内 位 置 記 号	柱 外 位 置 記 号	柱 内 位 置 記 号	柱 外 位 置 記 号	柱 内 位 置 記 号	上		鉄筋の種類と径 (mm)		ひき裂 (cm)		充填状況		コンクリートの中性化深さ (mm)		備 考
							種 類		幅 (mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)
							起 号	種 類	幅 (mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)	主筋 (φ mm)	補強筋 (φ mm)
12	A3 B/C-1	-	-	A	モルタル VP	3.7	22φ	9φ	3.7	2.8	B	B	1.3				
	A3 B/C-1	-	-	A	"	"	22φ	9φ	4.6	"	B	B	1.3				
	A3 B/C-1	-	-	B	"	2.3	22φ	9φ	7.3	6.7							
	B/C-1	-	-	B	"	"	22φ	9φ	8.0	"	B	B	1.3				
	B/C-2	-	-	D	モルタル VP	3.4	22φ	9φ	3.7	2.8	B	B	1.2				
	B/C-2	-	-	D	"	"	22φ	9φ	4.1	"	B	B	0.8				
	B/C-2	-	-	A	"	3.0	22φ	9φ	2.5	0.6			1.7				
	B/C-2	-	-	A	"	"	22φ	9φ	1.5	"	B	B	0.8				
	B/C-1	-	-	C	モルタルアラスター	1.6	-	-	-	-	-	-	3.1				
	B/C-1	-	-	C	EULカル	1.4	-	9φ	-	4.5	-	A	2.7				
	B/C-1	-	-	B	モルタル VP	1.8	22φ	9φ	3.2	下2.3	B	B	2.1				
	B/C-1	-	-	B	"	"	22φ	9φ	4.3	"	B	B	2.1				
	B/C-1	-	-	C	"	3.5	22φ	9φ	2.8	下6.2			0.4				
	B/C-1	-	-	C	"	"	22φ	9φ	6.3	"	B	B	0.4				
	B/C-2	-	-	D	モルタル VP	2.7	22φ	9φ	3.8	2.9	B	B	0.6				
	B/C-2	-	-	A	"	3.3	22φ	9φ	4.3	"	B	B	0.6				
	B/C-2	-	-	A	"	"	22φ	9φ	5.0	3.3			1.7				
	B/C-1	-	-	A	"	"	22φ	9φ	4.7	"	B	B	1.7				
	B/C-1	-	-	B	モルタル VP	1.2	9φ	9φ	3.4	2.5	A	A	0.7				
	B/C-1	-	-	D	人石井	2.4	-	-	-	-	-	-	0.4				
	B/C-1	-	-	系缆	-	-	-	-	-	-	-	-					

中性化深さはコンクリート面からする。試験の充填状況はA:無、B:点食、C:部分食、D:溝食、E:断面欠損とする。面記号は測定式横位直角による。

表8-7

年次	柱番号	位置記号	内	柱上		鉄筋の種類と径 (mm)		引張り戻し (cm)		充填状況		コンクリートの 中性化深さ (cm)	備考
				外	柱内	種類	厚 (cm)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)	主筋 (φ)	補強筋 (φ)		
12	A3-W-2	—	B	モルタルブロック	2.0	—	9φ	—	2.7	—	A	0.7	
—	A3-W-2	—	D	ナット	0.0	—	—	—	—	—	—	0.5	
—	—	2-C-1	D	モルタル VP	2.4	22φ	9φ	4.4	3.3	B	B	0.9	
—	—	2-C-1	D	シ	"	22φ	9φ	4.4	="	B	B	0.9	
—	—	2-C-1	D	シ	"	22φ	9φ	5.0	"	B	B	0.9	
—	—	2-C-1	D	シ	"	22φ	9φ	4.9	"	B	B	0.9	
—	—	2-C-1	D	シ	"	22φ	9φ	4.9	"	B	B	0.9	
—	—	2-C-1	A	"	1.7	—	—	—	—	—	—	—	
—	—	2-C-1	A	"	1.7	—	—	—	—	—	—	—	
—	—	2-C-1	A	"	22φ	9φ	5.0	5.0	5.0	"	B	B	0.8
—	—	2-C-1	A	"	22φ	9φ	4.8	4.8	4.8	"	B	B	0.8
—	—	2-W-1	B	モルタル VP	1.2	—	9φ	—	4.0	—	A	0.0	
—	—	2-W-1	D	モルタル VP	2.7	—	—	—	—	—	—	—	
—	—	3-C-1	A	モルタル VP	1.0	22φ	9φ	3.5	2.5	B	B	0.2	
—	—	3-C-1	A	"	1.0	22φ	9φ	3.5	2.5	B	B	0.2	
—	—	3-C-1	B	"	22φ	9φ	3.6	3.6	3.6	"	B	B	0.2
—	—	3-C-1	B	"	22φ	9φ	3.6	3.6	3.6	"	B	B	0.0
—	—	3-W-1	B	モルタルブロック	1.0	—	13φ	—	4.8	—	A	2.5	
—	—	3-W-1	D	モルタル VP	1.9	13φ	—	4.6	—	A	—	0.5	
—	—	3-W-2	B	モルタルブロック	2.0	9φ	—	4.8	—	A	—	0.3	
—	—	3-W-2	D	モルタル VP	1.8	—	—	—	—	—	—	0.2	
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	

中性化深さはコンクリート面からする。柱部の充填状況はA:無、B:点々、C:部分全、D:溝き締、E:前面欠損とする。面記号は柱表面位置面による。

表8-9

# コンクリートの中性化深さ試験結果

中性化深さはコンクリート面からとする。試験の実績状況はA:無、B:点食、C:部分食、D:溝食、E:全面食である。

### 対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 8-9

表8-10

## コンクリートの中性化深さ試験結果

ブロック名  
A4

年次	位置記号	室内	屋外	位置記号	位置記号	鉄筋の種類と径 (mm)		上 部 寸 法 (mm)	主筋 (#7)	端筋 (#7)	主筋 筋強度 (kgf)	端筋 筋強度 (kgf)	実験状況	コンクリートの 中性化深さ (mm)	備 考
						粗 骨 材 径 (mm)	粗 骨 材 厚 (mm)								
S12	— — 1 — c — 2	— —	A	モルタル VP	1.6	25φ	9φ	4.8	3.2	B	B	0.4			
	— — 1 — c — 2	— —	A	“	“	25φ	9φ	4.1	“	B	B	0.4			
	— — 1 — c — 2	— —	A	“	“	25φ	9φ	4.2	“	B	B	0.4			
	— — 1 — A — w — 1	— —	B	モルタル VP	2.6	—	—	—	—	—	—	—		0.2	
	— — 1 — w — 1	— —	D	モルタル VP	1.4	—	9φ	—	4.9	—	A	0.0			
	— — 1 — c — 1	— —	C	モルタル VP	2.7	22φ	9φ	3.6	1.9	B	B	1.0			
	— — 1 — c — 1	— —	C	“	“	22φ	9φ	2.9	“	B	B	1.0			
	— — 1 — c — 1	— —	D	“	“	22φ	9φ	4.5	2.5	“	B	1.0			
	— — 1 — c — 1	— —	D	“	“	22φ	9φ	4.6	“	B	B	2.9			
	— — 1 — c — 1	— —	D	“	“	22φ	9φ	4.0	“	B	B	2.9			
	— — 1 — c — 2	— —	D	モルタル VP	2.8	25φ	9φ	4.4	3.2	B	B	3.2			
	— — 1 — c — 2	— —	D	“	“	25φ	9φ	4.2	“	B	B	3.2			
	— — 1 — c — 2	— —	D	“	“	25φ	9φ	5.3	“	B	B	3.2			
	— — 1 — c — 2	— —	D	“	“	25φ	9φ	4.5	“	B	B	3.2			
	— — 1 — c — 2	— —	A	“	“	25φ	9φ	5.5	3.6	“	B	1.6			
	— — 1 — c — 2	— —	A	“	“	25φ	9φ	4.5	“	B	B	1.6			
	— — 1 — c — 2	— —	A	“	“	25φ	9φ	4.6	“	B	B	1.6			
	— — 1 — c — 2	— —	B	モルタル VP	3.0	—	—	—	—	—	—	—	0.7		
	— — 1 — w — 1	— —	D	モルタル VP	2.3	—	—	—	—	—	—	—	0.7		
	— — 1 — c — 1	— —	C	モルタル VP	3.0	22φ	9φ	4.5	3.6	B	B	0.2			
	— — 1 — c — 1	— —	C	“	“	22φ	9φ	4.9	“	B	B	0.2			

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の劣化状況はA：無、B：点食、C：部分食、D：浮き食、E：全面欠損とする。面記号は面積試験位置による。

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表8-10

表8-11 コンクリートの中性化深さ試験結果

ブロック名

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9 年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表 8-11

中性化液はコンクリート面からナス

年次	位置記号	外 内	△ 位 置 記 号	上 外 内	鉄筋の種類と寸法 (mm)			△ さ り 厚 (cm)	腐 食 状 況	コンクリートの 中性化深さ (cm)	備 考
					種 類	厚 (cm)	主 筋 (φ)	補 強 筋 (φ)			
1-W-1	—	—	—	A	セメントモルタル	0.0	—	—	—	—	0.0
1-W-1	—	—	—	C	モルタルVP	1.8	—	9φ	—	仕上面取付	1.6~2.9
1-W-2	—	—	—	A	アラスターモルタル	3.0	—	—	—	A	1.2
1-W-2	—	—	—	C	セメントモルタル	0.8	—	—	—	—	1.1
2-W-1	—	—	—	A	セメントモルタル	—	—	—	—	—	0.2
2-W-1	—	—	—	C	モルタルVP	1.6	9φ	—	—	—	—
2-W-2	—	—	—	B	セメントモルタル	2.0	—	9φ	—	4φ	—
2-W-2	—	—	—	D	セメントモルタル	2.8	—	—	—	—	0.0
3-W-1	—	—	—	A	セメントモルタル	0.3	—	—	—	—	0.0
3-W-1	—	—	—	C	モルタルVP	3.5	9φ	—	3.0	—	A
3-W-2	—	—	—	B	セメントモルタル	3.0	—	—	—	—	0.0
3-W-2	—	—	—	D	セメントモルタル	0.0	—	9φ	—	4.3	—
4-W-1	—	—	—	B	モルタルVP	1.4	—	—	—	—	1.0
4-W-1	—	—	—	D	セメントモルタル	0.0	—	—	—	—	1.3
4-W-2	—	—	—	A	セメントモルタル	—	—	—	—	—	0.0
4-W-2	—	—	—	C	モルタルVP	1.8	—	—	—	—	0.0
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日  
H9年12月17, 18日  
H10年 1月 30日

表8-12

中性化深さはコンクリート面からする。鉄筋の腐食状況はA:無、B:点食、C:部分食、D:浮き食、E:全面欠損とする。番記号は測定部位置範囲による。

## コンクリートの中性化深さ試験結果及び判定一覧表

88

屋外・屋内別平均および判定																		
対象建築物名	年次	区分	屋内								屋外							
			屋外				室内				屋外				屋内			
			柱	梁	壁	柱	柱	梁	梁	壁	柱	梁	梁	壁	柱	梁	壁	
延長口径 中性化 年次 区分	年次 区分	区分	X	IR	X	IR	X	IR	X	IR	X	IR	X	IR	X	IR	X	IR
$A_1 + A_2 + A_3 + A_4$	12	1	1.40	1.64			0.75				1.0	1.31			0.47		0.23	
	12	2			1.20	1.0			4.58	1.04			(1.2)	(1.8)			(1.7)	(1.0)
	60	3	2.89		2.50	1.0	1.65		0.33		1.38	1.03	(1.8)	(1.8)	0.68	1.06	(1.7)	0.34
	60	4	2.77		(1.6)	1.82			0.80		1.05	1.03			IR	屋外の判定	IR	屋外の判定
	12	1							1.03	2.42	2.17				2.11	A	3.66	A
	12	2			1.0		0.80	1.0	0.63		1.0				0.71		0.58	0.58
	60	3	2.89		0.95	1.79	0.23	0.73	1.52		0.30	1.0			(2.3)	S	(9)	IR
A2	12	1																
	12	2																
	60	3			0.31	1.93	0.24	2.65	0.33		0.20	1.0			0.67		0.63	0.56
	60	4			1.91		(1.5)	2.65	1.20		(1.3)				(2.2)		0.13	0.24
	12	1																
	12	2																
	60	3																
B	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
C	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
D	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
E	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
F	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
G	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
H	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
I	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
J	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
K	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
L	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
M	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
N	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
O	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
P	12	1																
	12	2																
	60	3																
	60	4																
	12	1																
	12	2																
	60	3																
Q	12	1																
	12	2																

IRは不規則形状、尾大體／平均值である。() 内は試験個所数である。Sは標準偏差 (cm) である。但し中性化深さの反映が不明瞭又は無いものについてはハツリ深さを採用した。

I

表 9

対象建築物名	建築年次	階・部材別平均												備考				
		柱主筋のひび割れ			梁主筋のひび割れ			柱主筋のひび割れ			梁主筋のひび割れ							
別		Y	IR	X	IR	Y	IR	X	IR	Y	IR	Y	IR	Y	IR			
1	5.60 (4.1)	1.64 (2.1)	20.16 (3.3)		W12 19.15 (1.1)	26.0 (0.8)	1.30 (1.0)	26.0 (1.0)	1.30 (1.0)	4.51 (2.4)	2.03 (1.9)	1.922 (1.9)	4.53 (1.9)	1.63 (1.6)	4.65 (3.1)	1.25 (1.2)		
2	3.92 (4.1)	1.29 (2.1)	20.95 (1.9)		W12 25.10 (1.0)	26.25 (1.0)	1.08 (1.0)	26.25 (1.0)	1.08 (1.0)	4.51 (2.4)	2.03 (1.9)	1.922 (1.9)	4.53 (1.9)	1.63 (1.6)	4.65 (3.1)	1.25 (1.2)		
3	5.25 (2.1)	1.33 (3.1)	18.47 (1.62)		W12 21.77 (2.1)	26.27 (1.2)	1.25 (1.2)	26.27 (1.2)	1.25 (1.2)	4.51 (2.4)	2.03 (1.9)	1.922 (1.9)	4.53 (1.9)	1.63 (1.6)	4.65 (3.1)	1.25 (1.2)		
A1	4.71 (6.1)	1.53 (2.1)	18.26 (1.72)															
1	3.40 (1.7)	1.67 (1.3)	12.5 (1.25)		W12 11.31 (1.1)	20.25 (1.1)	1.38 (1.1)	20.25 (1.1)	1.38 (1.1)	4.42 (3.3)	1.56 (3.3)	1.60 (1.6)	20.62 (1.6)	3.89 (1.6)	1.81 (1.6)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
2	5.10 (1.4)	1.21 (4.1)	21.95 (1.71)		W12 11.21 (1.2)	22.85 (1.2)	1.18 (1.2)	22.85 (1.2)	1.18 (1.2)	4.42 (3.3)	1.56 (3.3)	1.60 (1.6)	20.62 (1.6)	3.89 (1.6)	1.81 (1.6)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
3	4.23 (1.2)	1.68 (1.3)	20.92 (1.19)		W12 11.31 (1.3)	22.0 (1.3)	1.27 (1.3)	22.0 (1.3)	1.27 (1.3)	4.42 (3.3)	1.56 (3.3)	1.60 (1.6)	20.62 (1.6)	3.89 (1.6)	1.81 (1.6)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
A2																		
1	4.42 (8.1)	1.80 (2.1)	12.6 (1.26)		W12 11.11 (1.1)	20.5 (1.1)	1.14 (1.1)	20.5 (1.1)	1.14 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
2	4.87 (8.1)	1.51 (3.1)	19.60 (1.47)		W12 11.11 (1.1)	23.0 (1.1)	1.17 (1.1)	23.0 (1.1)	1.17 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
3	4.78 (7.1)	1.09 (1.2)	22.72 (1.32)		W12 11.11 (1.1)	18.5 (1.1)	1.18 (1.1)	18.5 (1.1)	1.18 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
A3	3.47 (4.3)	1.03 (3.1)	19.83 (1.54)		W12 11.11 (1.1)	21.2 (1.1)	1.20 (1.1)	21.2 (1.1)	1.20 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
1	4.76 (8.1)	1.61 (2.1)	18.22 (1.23)		W12 11.11 (1.1)	26.6 (1.1)	1.09 (1.1)	27.0 (1.1)	1.09 (1.1)	4.32 (4.0)	1.23 (1.1)	1.23 (1.1)	1.78 (1.1)	1.38 (1.1)	1.38 (1.1)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
2	3.64 (1.2)	1.48 (2.1)	16.25 (1.29)		W12 11.11 (1.1)	22.33 (1.1)	1.11 (1.1)	21.5 (1.1)	1.11 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
3	4.38 (2.1)	1.25 (2.1)	21.91 (1.23)		W12 11.11 (1.1)	25.5 (1.1)	1.0	32.0 (1.1)	1.09 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
A4	4.82 (8.1)	1.18 (2.1)	22.37 (1.20)		W12 11.11 (1.1)	27.0 (1.1)	1.09 (1.1)	27.5 (1.1)	1.09 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
5	B (6.1)	1.74 (4.1)	19. '1.30		W12 11.11 (1.1)	24.85 (1.1)	1.16 (1.1)	26.3 (1.1)	1.16 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
1	4.15 (3.1)	2.21 (1.0)	18.18 (1.54)		W12 11.11 (1.1)	21.26 (1.1)	1.31 (1.1)	24.64 (1.1)	1.82 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
2	4.68 (3.1)	1.32 (1.0)	21.86 (1.71)		W12 11.11 (1.1)	21.23 (1.1)	1.29 (1.1)	18.78 (1.1)	1.86 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)	
TOTAL	2	4.68 (3.1)	1.32 (1.0)	21.86 (1.71)		W12 11.11 (1.1)	21.23 (1.1)	1.29 (1.1)	18.78 (1.1)	1.86 (1.1)	4.51 (2.7)	1.44 (2.7)	1.77 (1.7)	20.17 (1.7)	3.81 (1.7)	1.81 (1.7)	26.45 (6.1)	7.38 (1.45)
A	4	2.71 (9.1)	1.53 (2.1)	18.26 (1.72)														

( ) 内調査箇所数、X : 平均値、IR: 不規則係数 =  $\frac{\text{MAX.}}{\text{平均値}}$ 

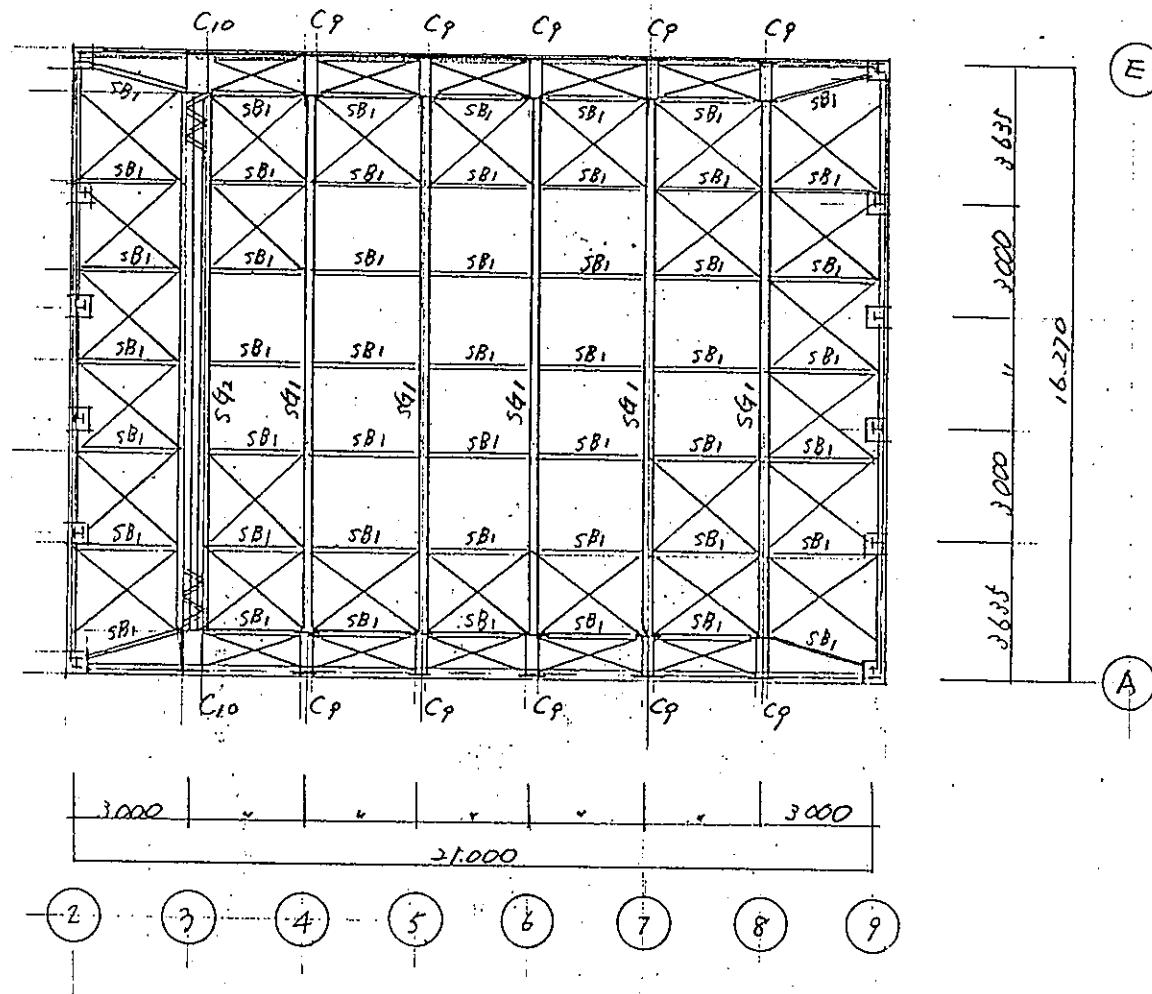
旧永田町小学校

配筋 評価 標準

表 11-1 構造体全体の調査（鉄骨部材の調査）

A<sup>3</sup>

### 平面図(各階伏図)、断面、軸組図



3階伏図

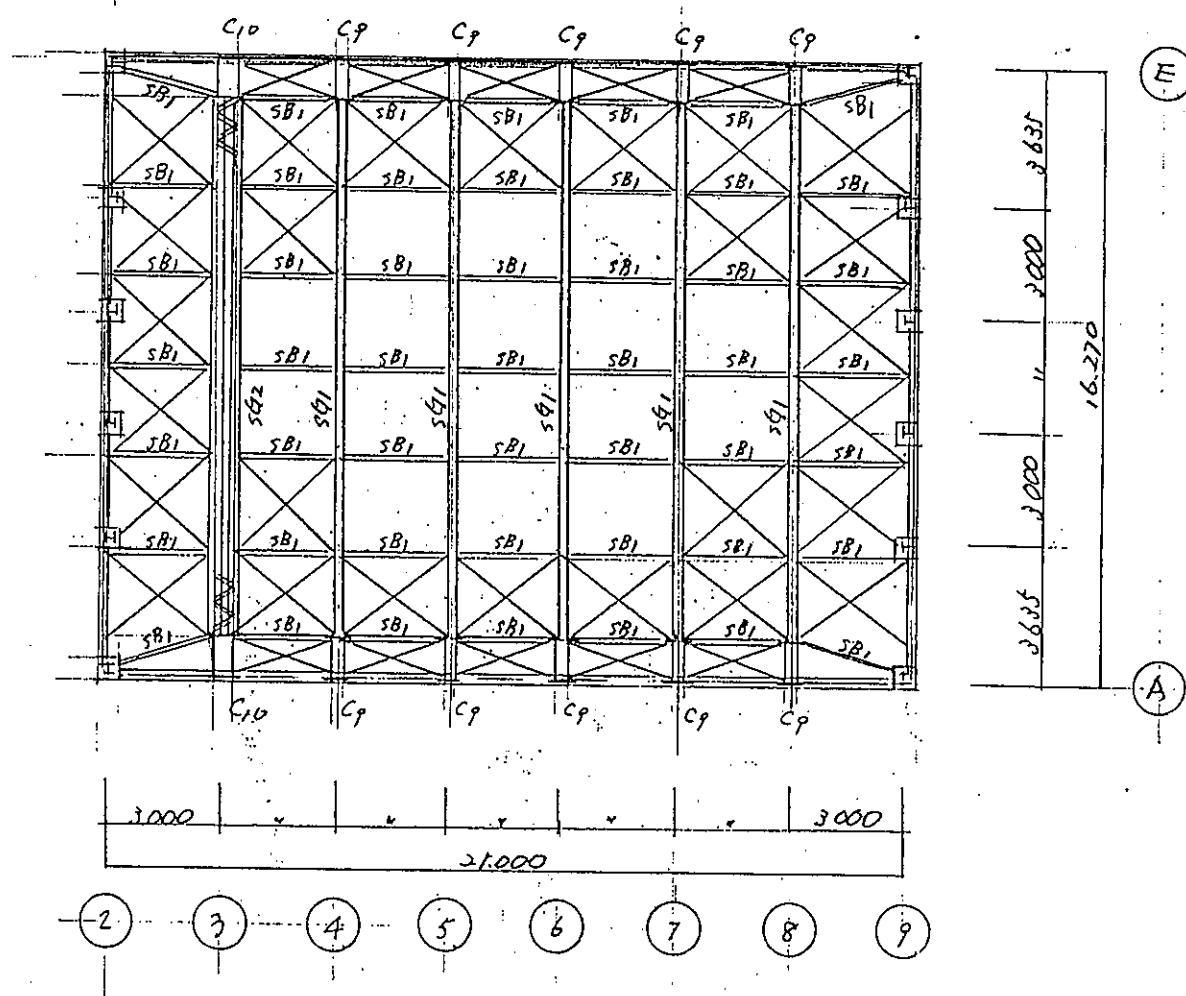
- 水平アーチ-スパン L-65<sup>2</sup>×8 GRC-12 RIV 3-194

重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向 スパン	15.27 m	階高	7.75 m, 9.25 m
		桁行方向 スパン	3.0 m	その他	
調査箇所	柱梁接合部とその周辺	—		柱脚及び基礎	—
No	対象建築物名			調査年月日	
	旧永田町小学校			9年12月18日	表11-1

表11-2 構造体全体の調査（鉄骨部材の調査）

A1

平面図（各階伏図）、断面、軸組図



R階伏図

※ 水平アーレース H L-65<sup>2</sup>×δ GR-12 RIV 3-19#

重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向スパン	階高
		桁行方向スパン	
調査箇所	柱梁接合部とその周辺		柱脚及び基礎

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

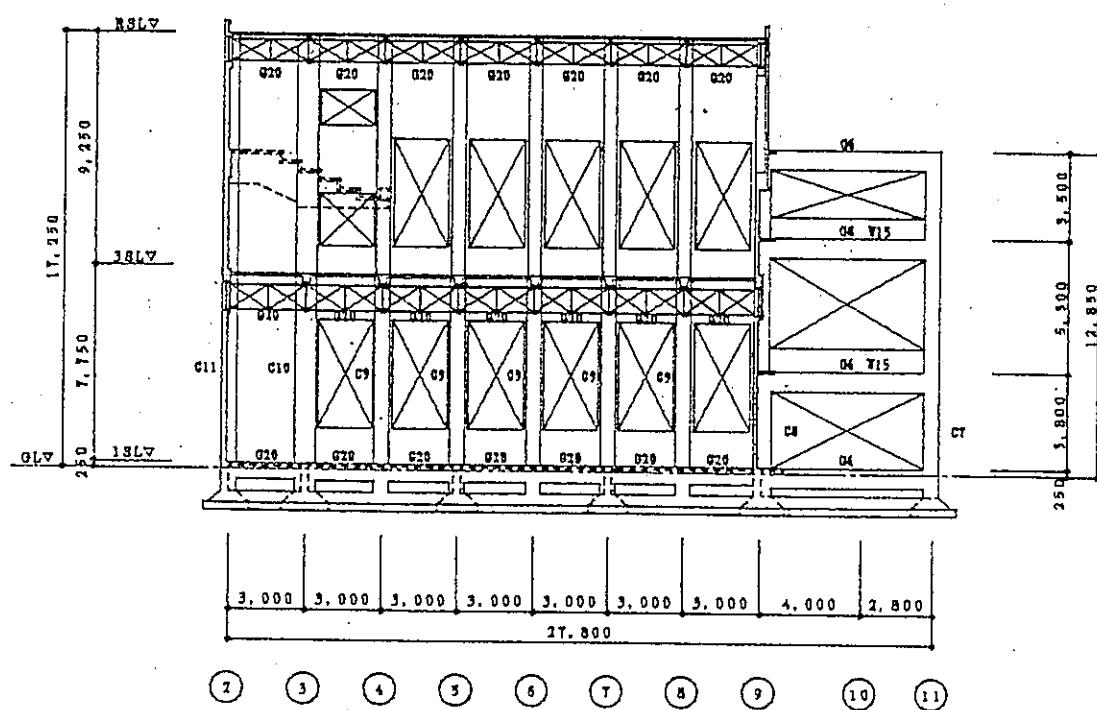
9年12月10日

表11-2

表11-3 構造全体の調査（鉄骨部材の調査）

A1

平面図(各階伏図)、断面、軸組図



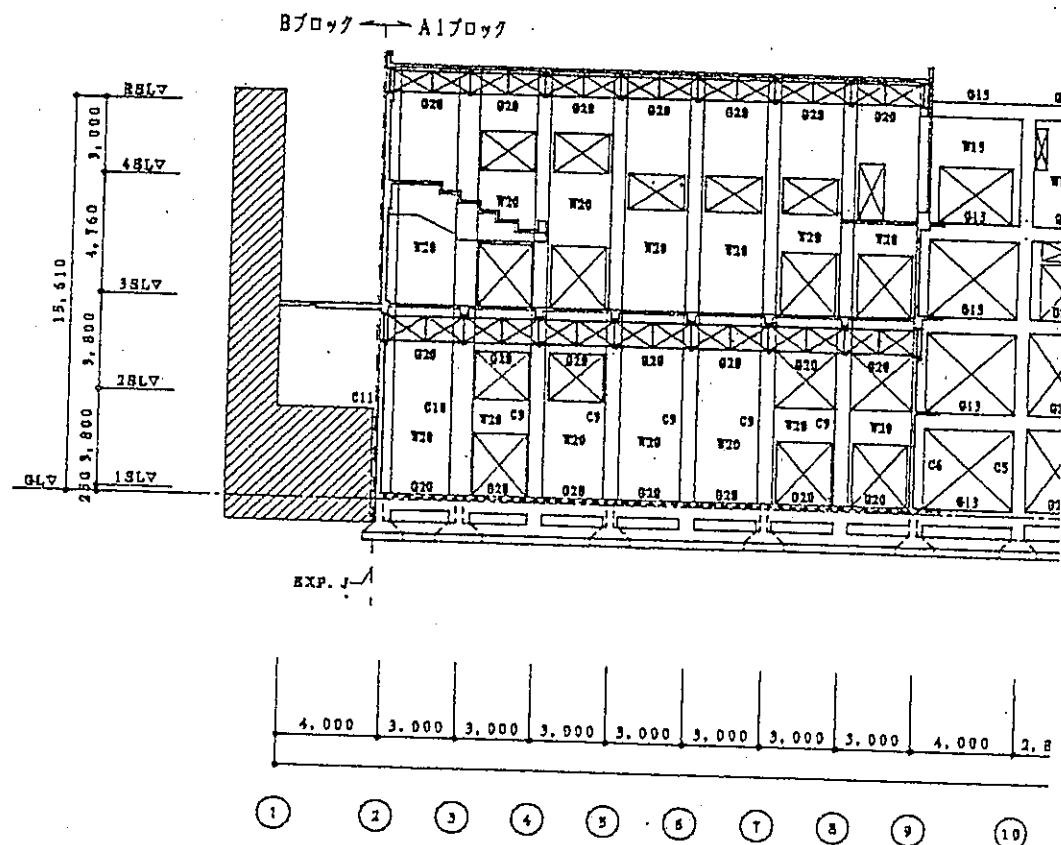
A通り筋隔間 1/300 支持配子キ及リ壁ハW20トスル

重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向スパン			階高		
		桁行方向スパン		その他			
調査箇所	柱梁接合部とその周辺			柱脚及び基礎			
No	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 9年12月18日		表11-3			

表11-4 構造体全体の調査(鉄骨部材の調査)

A'

平面図(各階伏図)、断面、軸切図



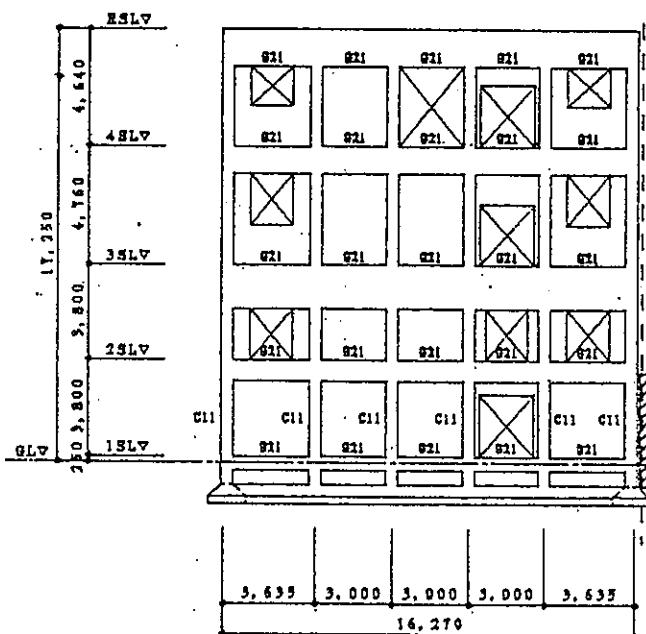
E通り軸組12 Y300

重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向スパン	柱脚及び基礎	階高	その他
		桁行方向スパン			
調査箇所	柱梁接合部とその周辺				
No.	対象建築物名	旧永田町小学校	調査年月日	9年12月18日	表11-4

表11-5 構造体全体の調査(鉄骨部材の調査)

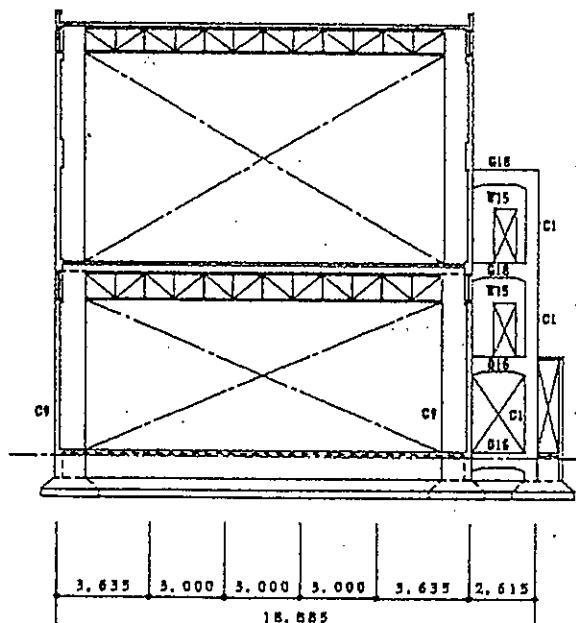
A1

平面図(各階伏図)、断面、軸組図



(A) (B) (C) (D) (D2) (E)

2通り軸組図 1/300 基準記号入り壁ハ丁



(A) (B) (C) (D) (D2) (E) (F)

5通り軸組図 1/300

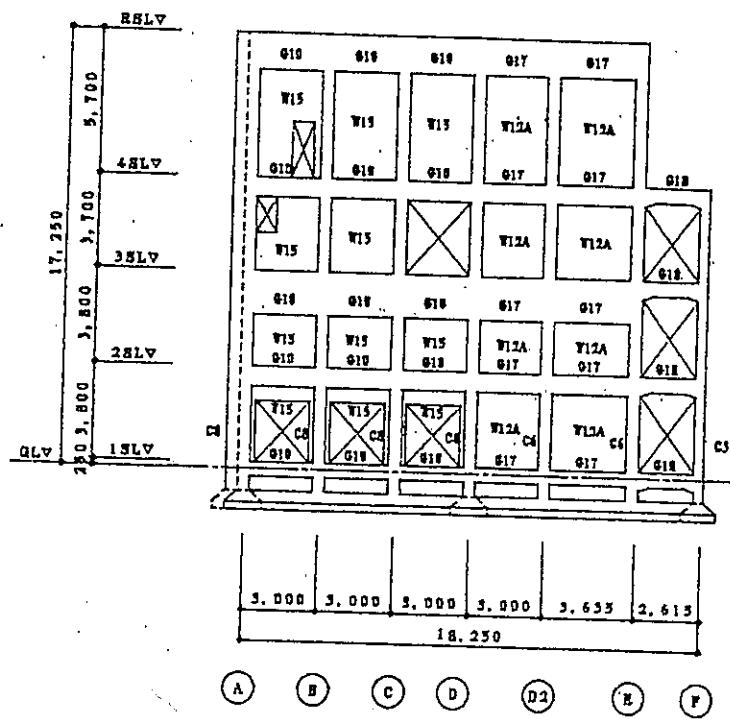
重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向スパン		階高	
		桁行方向スパン			その他
調査箇所	柱梁接合部とその周辺			柱脚及び基礎	

No.	月報送來物名	調査年月日	表11-5
	旧永田町小学校	9年12月18日	

表11-6 構造体全体の調査（鉄骨部材の調査）

A1

平面図（各階伏図）、断面、軸組図



9通り軸組図 1/300

重要事項	設計図書と現地調査との差	はり間方向スパン	階高	その他
	桁行方向スパン			
調査箇所	柱梁接合部とその周辺			柱脚及び基礎
Na	対象建築物名	調査年月日		表11-6
	旧永田町小学校	9年12月18日		

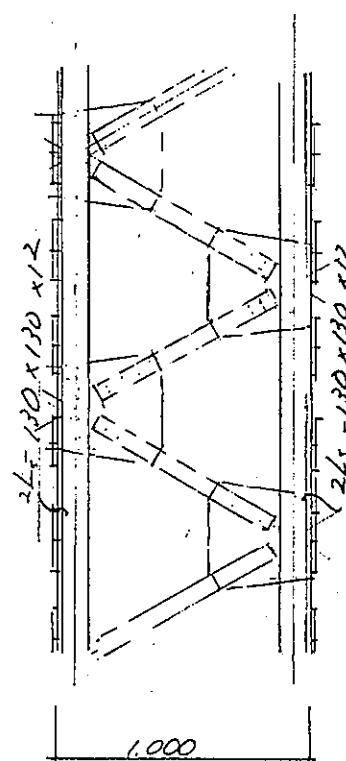
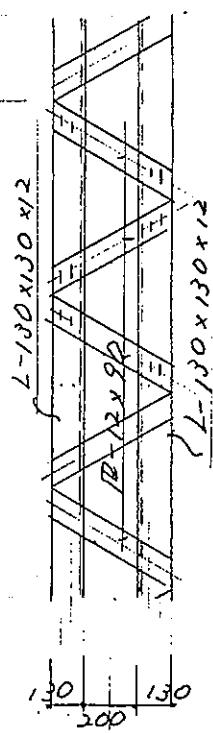
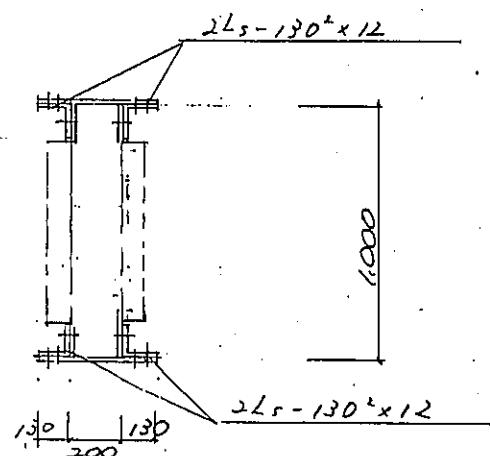
表11-7 柱材の調査 (鉄骨部材の調査)

調査ブロック名

A1'

柱の位置	1,3階 7通とE通の交点柱	記号	1C9 3C9
断面詳細	充腹材 圧延形鋼単材・形鋼単材に補強・溶接組立材・その他(非充腹材) フラス形式・帯板形式・有効板形式・その他( )		)

断面詳細図(溶接・緩材等も記入)



No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

9年12月18日

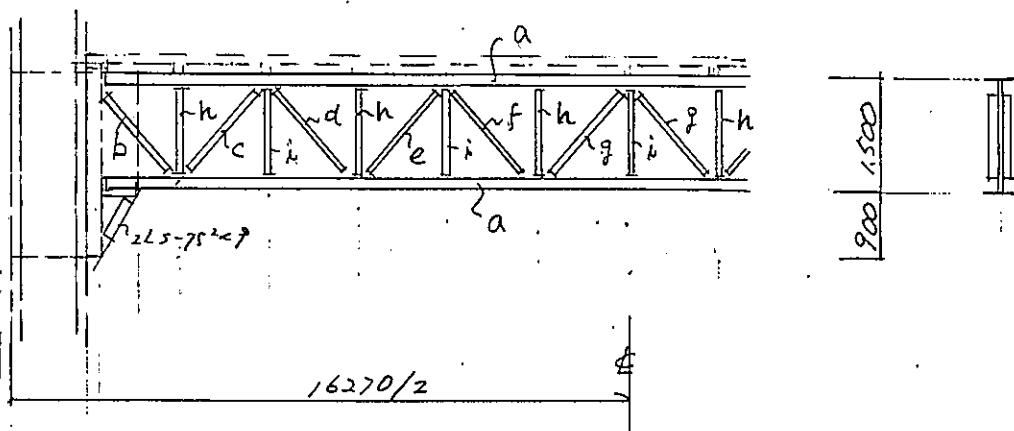
表11-7

表 11-8 梁材の調査（鉄骨部材の調査）

調査ブロック名  
A?

梁の位置	3階	通と	通の間の梁	記号	3SG1
断面構成	充腹材 非充腹材	圧延形鋼単材・溶接組立材・その他(有孔梁)	組立材(トラスラチス梁)・その他(		)
スラブ	なし	(RCスラブ)	デッキプレート	ALC	その他( )

断面詳細図(溶接・縫材等及び横補剛材があればその間隔を取り合い詳細も記入)



(RIV18, P9)

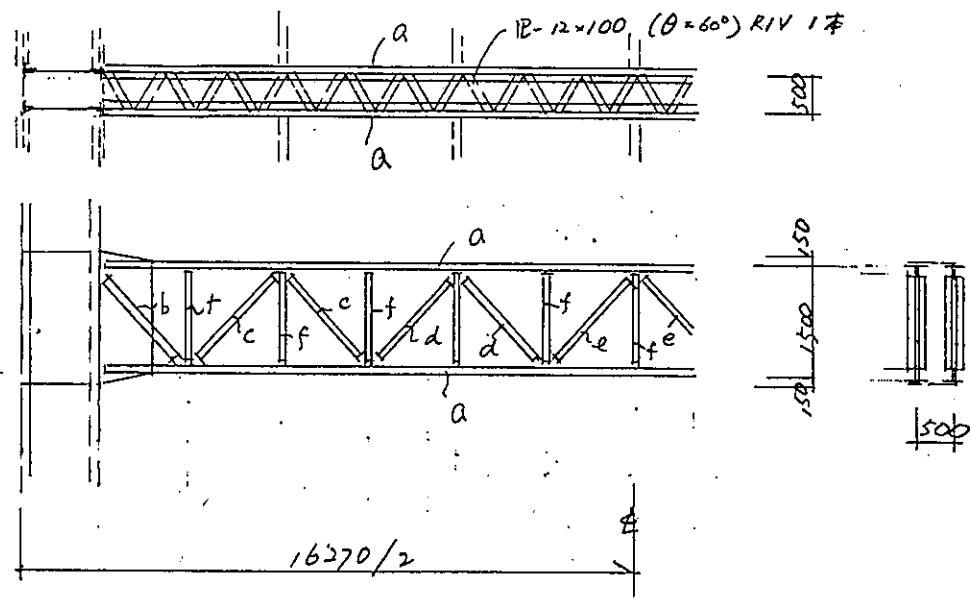
a:	2L5-180 <sup>2</sup> ×12	G/R-12	RIV	12本
b:	2L5-130 <sup>2</sup> ×12	G/R-12	RIV	14本
c:	2L5-130 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	12本
d:	2L5-130 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	10本
e:	2L5-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	8本
f:	2L5-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	7本
g:	2L5-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	4本
h:	2L5-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	3本
i:	2L5-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	4本

表11-9 梁材の調査（鉄骨部材の調査）

底面ブロック名  
A1

梁の位置	3階通と 通の間の梁	記号
断面構成 充腹材 非充腹材	圧延形鋼単材・溶接組立材・その他(有孔梁・組立材)(トラス・ラチス梁)・その他(	3SG2
スラブ	なし RCスラブ デッキプレート ALC その他(	)

断面詳細図(溶接・継材等及び横補剛材があればその間隔と取り合い詳細も記入)



(RIV 1719#)

a	2Ls-90×75×12	G/R-12	RIV	9本
b	2Ls-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	8本
c	2Ls-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	7本
d	2Ls-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	5本
e	2Ls-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	4本
f	2Ls-75 <sup>2</sup> ×9	G/R-12	RIV	4本

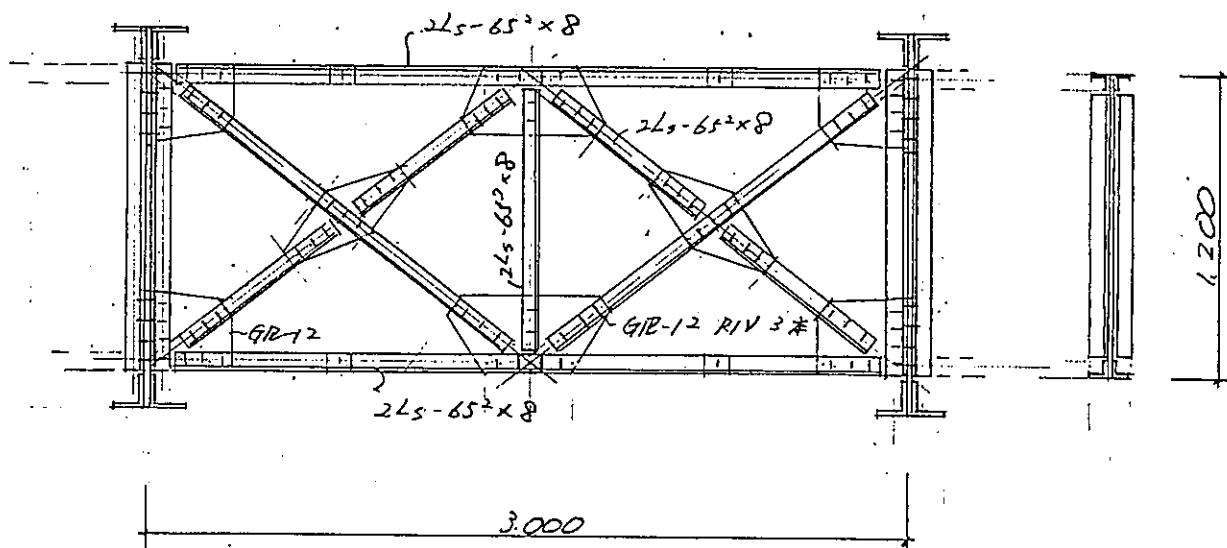
No.	対象建築物名	調査年月日	表11-9
	旧永田町小学校	9年12月18日	

表11-10 梁材の調査（鉄骨部材の調査）

調査ブロック名  
A1'

梁の位置	3階	通と 通の間の梁	記号	38B1
断面構成	充腹材 (非充腹材)	圧延形鋼単材・溶接組立材・その他(有孔梁・組立材(トラス・ラチス梁)・その他(	)	)
スラブ	なし	R Cスラブ デッキプレート	A L C	その他( )

断面詳細図(溶接・綴材等及び横補剛材があればその間隔と取り合い詳細も記入)



No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

9年12月18日

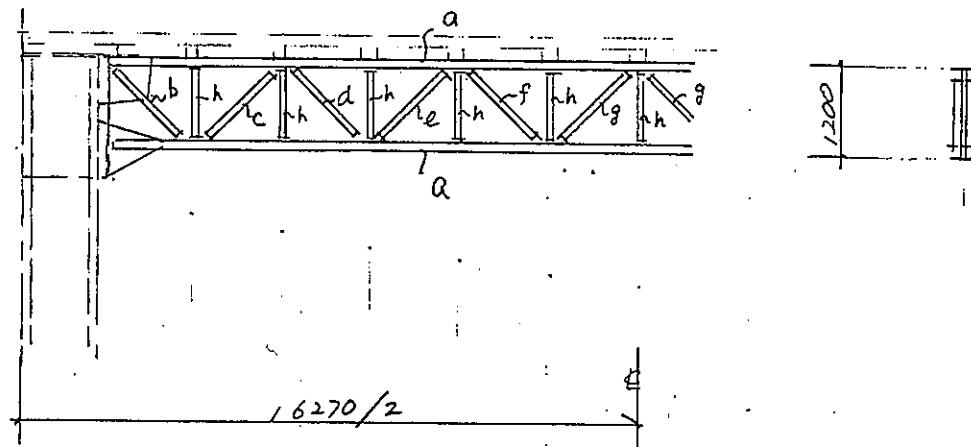
表11-10

表11-11 梁材の調査（鉄骨部材の調査）

調査ブロック名  
A1

梁の位置	R 階 通と 通の間の梁	記号	RSG1
断面構成	充腹材 压延形鋼単材・溶接組立材・その他( ) 非充腹材 有孔梁・組立材(トラス)・ラチス梁)・その他( )		
スラブ	なし (RCスラブ) デッキプレート ALC その他( )		

断面詳細図(溶接・継材等及び横補剛材があればその間隔と取り合い詳細も記入)



(RIV 12 19#)

a : 2Ls - 120 <sup>2</sup> × 8	GIR-12	RIV	17本
b : 2Ls - 125 × 75 × 10	GIR-12	RIV	12本
c : 2Ls - 125 × 75 × 10	GIR-12	RIV	10本
d : 2Ls - 125 × 75 × 10	GIR-12	RIV	8本(後定)
e : 2Ls - 75 <sup>2</sup> × 9	GIR-12	RIV	8本(後定)
f : 2Ls - 75 <sup>2</sup> × 9	GIR-12	RIV	7本(後定)
g : 2Ls - 75 <sup>2</sup> × 9	GIR-12	RIV	4本(後定)
h : 2Ls - 75 <sup>2</sup> × 9	GIR-12	RIV	3本

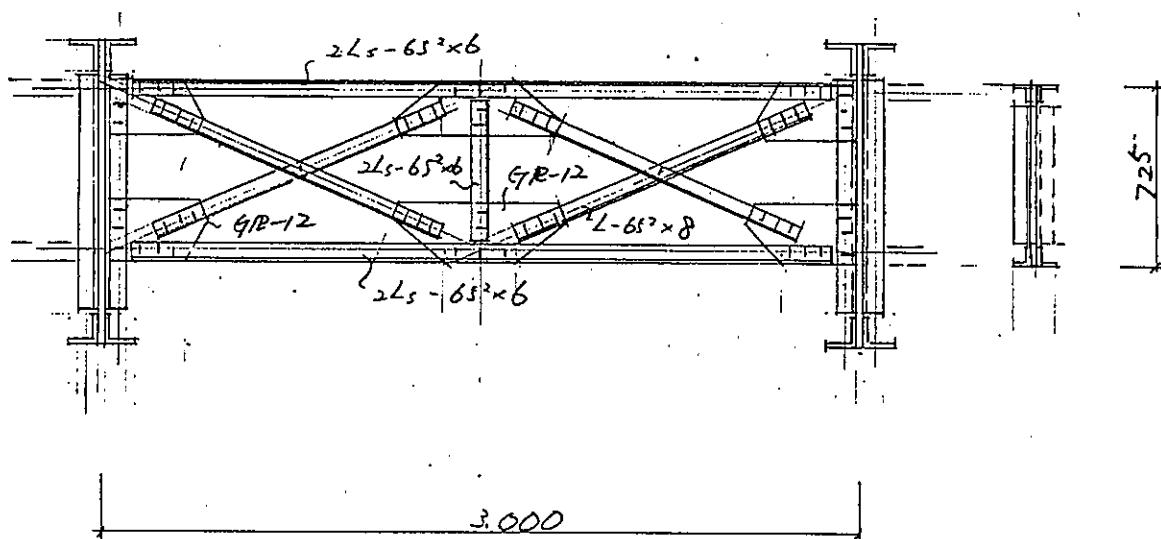
No.	対象建築物名	調査年月日	表11-11
	旧永田町小学校	9年12月18日	

表11-12 梁材の調査 (鉄骨部材の調査)

調査ブロック名  
A'

梁の位置	段階	通と	通の間の梁	記号	A SB/
断面構成	充腹材 <input checked="" type="checkbox"/> 非充腹材	圧延形鋼単材・溶接組立材・その他( ) 有孔梁・組立材(トラス)・ラチス梁)・その他( )			)
スラブ	なし	R Cスラブ	デッキプレート	ALC	その他( )

断面詳細図(溶接・緩材等及び横補剛材があればその間隔と取り合い詳細も記入)



No.	対象建築物名 旧永田町小学校	調査年月日 9年12月18日	表11-12
-----	-------------------	-------------------	--------

表11-13 柱梁接合部の調査(1) (鉄骨部材の調査)

A1

位 置

2階~

3階間

7通

番 (35G1)

詳細図

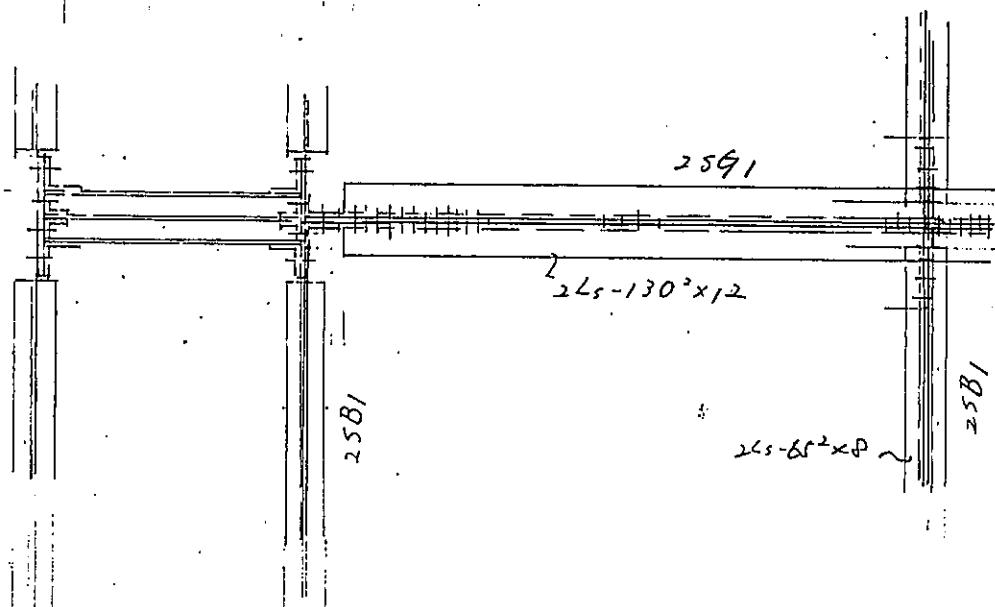
(断面図、立面図)

7通(Y方向)

(断面図、立面図)

7通( )方向

(平面図)



備考

詳細図

パネル板厚ダイアフラムの断面欠損の有無

チェック

パネル補強の方法(板厚)

溶接継目の種類と寸法

リスト

ダイアフラムの位置・寸法スカラップの有無パネル断面欠損の有無

(注) 溶接継目の種類と寸法及びスカラップの有無は、溶接継目にに関する問答との対応を示すものでよい。

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

9年12月18日

表11-13

表11-14 柱梁接合部の調査(1) (鉄骨部材の調査)

A1

位 置

2 階~

3 階間

3 通

通 (35Gz)

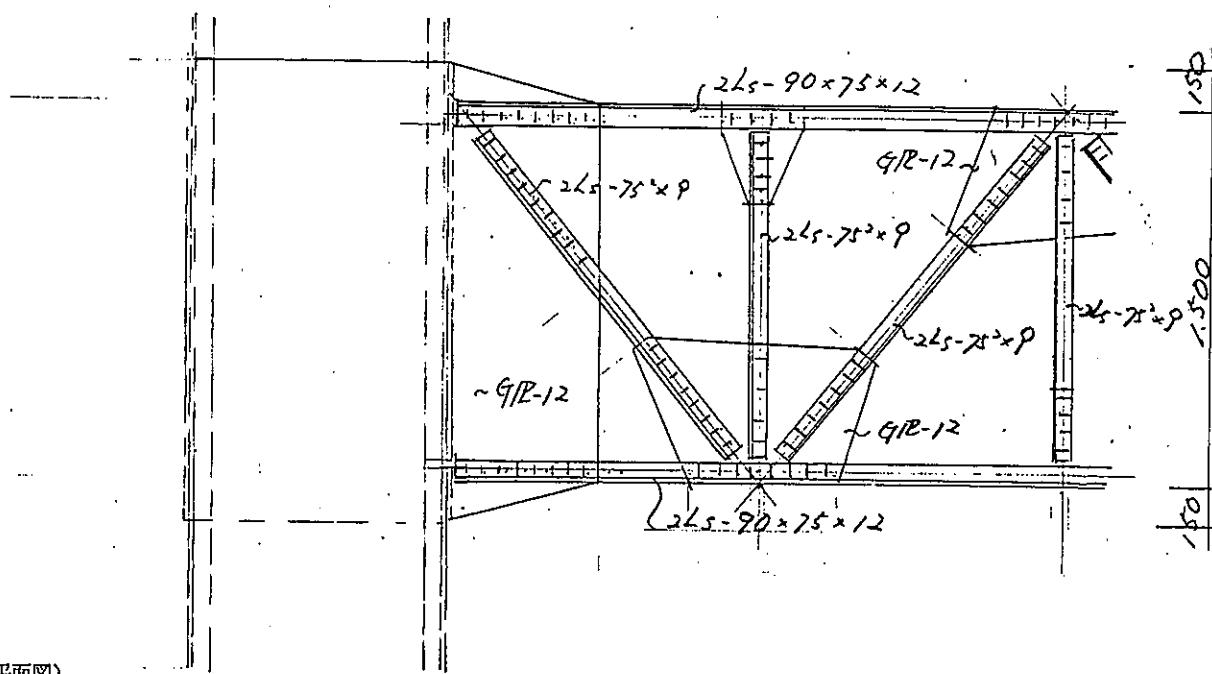
詳細図

(断面図、立面図)

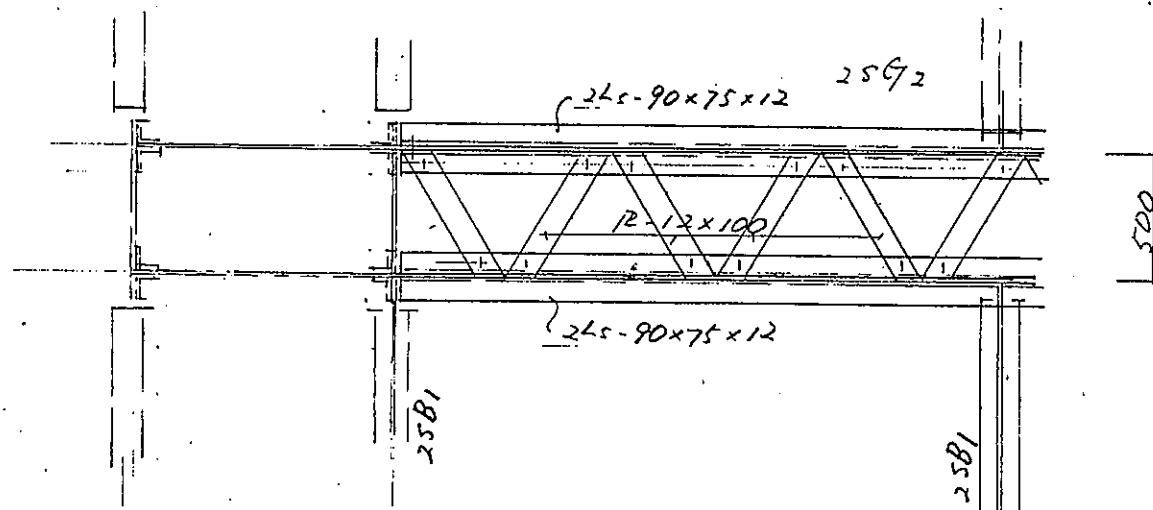
3 通 (Y 方向)

(断面図、立面図)

通 (X 方向)



(平面図)



備考

詳細図

チェックリスト

パネル板厚パネル補強の方法(板厚)ダイアフラムの断面欠損の有無接縫目の種類と寸法ダイアフラムの位置・寸法スカラップの有無パネル断面欠損の有無

(注) 接縫目の種類と寸法及びスカラップの有無は、接縫目に関する調査との対応を示すのみでよい。

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

9年12月18日

表11-14

表 11-15 柱梁接合部の調査(1) (鉄骨部材の調査)

A1

位 置	R 階~	階間	8 通	通 (RSG1)
-----	------	----	-----	----------

## 詳細図

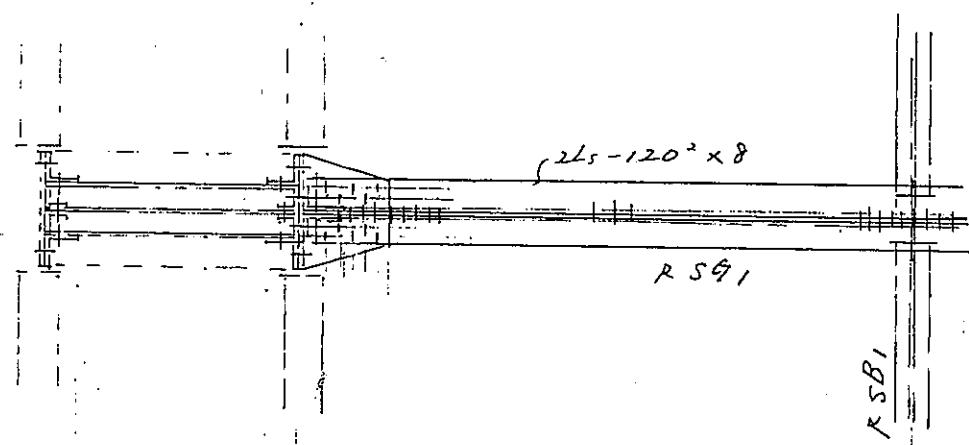
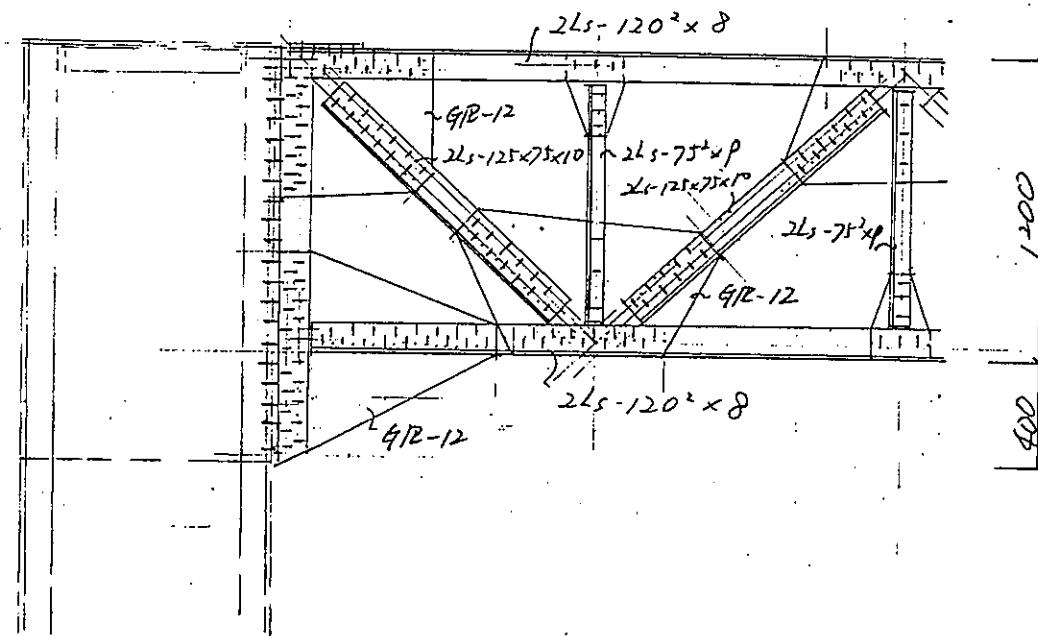
(断面図、立面図)

8 通 (Y 方向)

(断面図、立面図)

通 (Y 方向)

(平面図)



備 考		詳 細 図	<input type="checkbox"/> パネル板厚	<input type="checkbox"/> ダイアフラムの断面欠損の有無
		チ エ ク ツ	<input type="checkbox"/> パネル補強の方法(板厚)	<input type="checkbox"/> 溶接継目の種類と寸法
		リ ス ト	<input type="checkbox"/> ダイアフラムの位置・寸法	<input type="checkbox"/> スカラップの有無

(注) 溶接継目の種類と寸法及びスカラップの有無は、溶接継目に関する調査との対応を示すのみでよい。

No.	対象建築物名	調査年月日
	旧永田町小学校	9年 12月18日

表 11-15

表 12-1

### 形状指標（S D）の計算表

調査ブロック名  
A

表 12-1 形状指標 (S D) の計算結果										調査ブロック名 A	
項目	ブロック別	A	階数	4/i	建物重量		一次用				備考
					G i (グレード)		R u				
a 積形性	突出部なし			1.0	0.9	0.8	R u	1-Gi	1-(1-Gi)R u	R u	1-Gi
b 辺長比	5.7* / 9.7* = 5.9			(整形 a)	ほぼ整形 a2 不整形 a3	1.0 0	1.0	0.5	0	1.0	1.0
c くびれなし				b ≤ 5	(5 < c ≤ 8)	8 < b	0.5	0.1	0.95	0.25	0.1
d エキスハンドジョン	エキスハンドジョン			0.8 ≤ c	0.5 ≤ c < 0.8	c < 0.5	0.5 0	1.0	0.25	0	1.0
e 吹抜	A1,A2,A3吹抜柱なし(考慮せり)			1/W ≤ d	1/200 ≤ d < 1/100	(d < 1/200)	0.5 0.2	0.90	0.25	0.2	0.95
f 吹抜の偏在				(e ≤ 0.1)	0.1 < e ≤ 0.3	0.3 < e	0.5 0	1.0	0.25	0	1.0
g その他	E1 垂直 E2 なし E3 なし			(f1 ≤ 0.4かつ G1 ≤ 0.1 G2 ≤ 0.2 G3 ≤ 0.3)	f1 ≤ 0.4かつ G1 ≤ 0.1 G2 ≤ 0.2 G3 ≤ 0.3	0.4 < f1 または 0.3 < f2	0.25 0	1.0	0	0	1.0
h 地下室の有無	5.24* / 1.26* / 3 = 0.41			i 高の均等	3.7* / 4.85* = 0.76	0.8 ≤ i	(0.7 ≤ i < 0.8)	(h < 0.5)	1.0 0.2	* 1.0	0.2
j 形状	ピロティの有無			k 特殊形状		0.8 ≤ i	i < 0.7	0.5 0.1	0.95	0.25	0.1
l 断面形状	ピロティなし			m 計算欄		0.7 ≤ i < 0.8	0% ~ 20%	0.5 0	1.0	0.25	0.2
n 断面形状	ピロティあり			o 断面形状	(2)	0% ~ 20%	20% ~ 80%	0.5 0.2	0.90	0.25	0.2
p 断面形状	ピロティあり			q 断面形状	(1)	80% ~ 100%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
r 断面形状	ピロティなし			s 断面形状	(1)	100% ~ 120%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
t 断面形状	ピロティあり			u 断面形状	(2)	120% ~ 140%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
v 断面形状	ピロティなし			w 断面形状	(3)	140% ~ 160%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
x 断面形状	ピロティあり			y 断面形状	(4)	160% ~ 180%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
z 断面形状	ピロティなし			aa 断面形状	(5)	180% ~ 200%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティあり			bb 断面形状	(6)	200% ~ 220%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティなし			dd 断面形状	(7)	220% ~ 240%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティあり			ff 断面形状	(8)	240% ~ 260%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティなし			hh 断面形状	(9)	260% ~ 280%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティあり			jj 断面形状	(10)	280% ~ 300%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティなし			ll 断面形状	(11)	300% ~ 320%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティあり			nn 断面形状	(12)	320% ~ 340%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティなし			pp 断面形状	(13)	340% ~ 360%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティあり			rr 断面形状	(14)	360% ~ 380%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティなし			tt 断面形状	(15)	380% ~ 400%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティあり			vv 断面形状	(16)	400% ~ 420%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ww 断面形状	ピロティなし			xx 断面形状	(17)	420% ~ 440%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(18)	440% ~ 460%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(19)	460% ~ 480%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(20)	480% ~ 500%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(21)	500% ~ 520%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(22)	520% ~ 540%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(23)	540% ~ 560%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(24)	560% ~ 580%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(25)	580% ~ 600%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(26)	600% ~ 620%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(27)	620% ~ 640%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(28)	640% ~ 660%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(29)	660% ~ 680%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(30)	680% ~ 700%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(31)	700% ~ 720%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(32)	720% ~ 740%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(33)	740% ~ 760%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(34)	760% ~ 780%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(35)	780% ~ 800%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(36)	800% ~ 820%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(37)	820% ~ 840%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(38)	840% ~ 860%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(39)	860% ~ 880%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(40)	880% ~ 900%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(41)	900% ~ 920%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(42)	920% ~ 940%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(43)	940% ~ 960%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(44)	960% ~ 980%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(45)	980% ~ 1000%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(46)	1000% ~ 1020%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(47)	1020% ~ 1040%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(48)	1040% ~ 1060%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(49)	1060% ~ 1080%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(50)	1080% ~ 1100%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(51)	1100% ~ 1120%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(52)	1120% ~ 1140%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(53)	1140% ~ 1160%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(54)	1160% ~ 1180%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(55)	1180% ~ 1200%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(56)	1200% ~ 1220%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(57)	1220% ~ 1240%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(58)	1240% ~ 1260%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(59)	1260% ~ 1280%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(60)	1280% ~ 1300%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(61)	1300% ~ 1320%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(62)	1320% ~ 1340%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(63)	1340% ~ 1360%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(64)	1360% ~ 1380%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(65)	1380% ~ 1400%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(66)	1400% ~ 1420%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(67)	1420% ~ 1440%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(68)	1440% ~ 1460%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(69)	1460% ~ 1480%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(70)	1480% ~ 1500%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(71)	1500% ~ 1520%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(72)	1520% ~ 1540%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(73)	1540% ~ 1560%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(74)	1560% ~ 1580%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(75)	1580% ~ 1600%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(76)	1600% ~ 1620%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(77)	1620% ~ 1640%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(78)	1640% ~ 1660%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(79)	1660% ~ 1680%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(80)	1680% ~ 1700%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(81)	1700% ~ 1720%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(82)	1720% ~ 1740%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(83)	1740% ~ 1760%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk 断面形状	ピロティあり			ll 断面形状	(84)	1760% ~ 1780%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
mm 断面形状	ピロティなし			nn 断面形状	(85)	1780% ~ 1800%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
oo 断面形状	ピロティあり			pp 断面形状	(86)	1800% ~ 1820%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
qq 断面形状	ピロティなし			rr 断面形状	(87)	1820% ~ 1840%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ss 断面形状	ピロティあり			tt 断面形状	(88)	1840% ~ 1860%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
uu 断面形状	ピロティなし			vv 断面形状	(89)	1860% ~ 1880%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
yy 断面形状	ピロティあり			zz 断面形状	(90)	1880% ~ 1900%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
aa 断面形状	ピロティなし			bb 断面形状	(91)	1900% ~ 1920%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
cc 断面形状	ピロティあり			dd 断面形状	(92)	1920% ~ 1940%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ee 断面形状	ピロティなし			ff 断面形状	(93)	1940% ~ 1960%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
gg 断面形状	ピロティあり			hh 断面形状	(94)	1960% ~ 1980%	はり支以上	0.5 0	1.0	0.25	0.2
ii 断面形状	ピロティなし			jj 断面形状	(95)	1980% ~ 2000%	はり支以下	0.5 0	1.0	0.25	0.2
kk											

表12-2

形状指標(SD)の計算表

A(A2)

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A2 - 122

## 3.2 形状指標

## 3.2.1 一次形状指標

項目		G <sub>i</sub>	R <sub>1i</sub>	R <sub>2i</sub>
a   整形性		1.00	1.00	0.50
b   辺長比		0.90	0.50	0.25
平面	c   くびれ	1.00	0.50	0.25
形状	d   エキスパンションショイント	0.80	0.50	0.25
	e   吹抜	1.00	0.50	0.25
	f   吹抜の偏在	1.00	0.25	0.00
	g   特殊形状	1.00	0.50	0.25
断面	h   地下室の有無	0.80	1.00	1.00
形状	i   層高の均等性	0.90	0.50	0.25
	j   ピロティの有無	1.00	0.50	0.25
	k   特殊断面形状	0.80	0.50	0.25

一次診断SD指標 = 0.73

二次診断計算用SD指標 = 0.86

## 3.2.2 剛心と剛重比

階	剛心位置(m)		剛重比		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
4	1.20	9.90	1.521	0.892	0.9	1.0
3	14.68	12.23	0.658	1.121	1.0	1.0
2	13.69	12.51	1.420	1.238	0.9	0.9
1	15.77	12.49	0.997	1.546	1.0	0.9

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A2 - 123

## 3.2.3 重心と偏心率

階	重心位置(m)		偏心率		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
4	2.81	10.33	0.035	0.132	1.0	0.9
3	16.07	12.32	0.002	0.031	1.0	1.0
2	16.63	12.26	0.006	0.065	1.0	1.0
1	17.05	12.36	0.003	0.028	1.0	1.0

表12-3

形状指標(SD)の計算表

A(A3)

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A3 - 90

## 3.2 形状指標

## 3.2.1 一次形状指標

項目		G1	R1i	R2i
a	整形性	1.00	1.00	0.50
b	辺長比	0.90	0.50	0.25
c	くびれ	1.00	0.50	0.25
d	エキスパンションショイント	0.80	0.60	0.25
e	吹抜	1.00	0.50	0.25
f	吹抜の偏在	1.00	0.25	0.00
g	特殊形状	1.00	0.50	0.25
h	地下室の有無	0.80	1.00	1.00
i	層高の均等性	0.90	0.60	0.25
j	ビロディの有無	1.00	0.50	0.25
k	特殊断面形状	0.80	0.50	0.25

一次診断SD指標 = 0.73

二次診断計算用SD指標 = 0.86

## 3.2.2 刚心と剛重比

階	剛心位置(m)		剛重比		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
3	10.65	7.07	1.049	1.045	1.0	1.0
2	10.65	7.06	0.954	0.957	1.0	1.0
1	10.65	7.04	0.972	0.976	1.0	1.0
B1	7.61	2.84	0.338	0.756	1.0	1.0

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A3 - 91

## 3.2.3 重心と偏心率

階	重心位置(m)		偏心率		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
3	12.04	6.68	0.017	0.061	1.0	1.0
2	11.53	6.80	0.011	0.039	1.0	1.0
1	11.35	6.84	0.009	0.031	1.0	1.0
B1	11.31	6.68	0.165	0.158	0.8	0.8

表12-4

形状指標(SD)の計算表

A(A4)

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A4 - 74

## 3.2 形状指標

## 3.2.1 一次形状指標

項目		G1	R1I	R2I	
平面 形 状	a   整形性	1.00	1.00	0.50	
	b   辺長比	0.90	0.50	0.25	
	c   くびれ	1.00	0.50	0.25	
	d   エキスパンション ショイント	0.80	0.50	0.25	
	e   吹抜	1.00	0.50	0.25	
	f   吹抜の偏在	1.00	0.25	0.00	
	g   特殊形状	1.00	0.50	0.25	
断 面 形 状	h   地下室の有無	0.80	1.00	1.00	
	i   層高の均等性	0.90	0.50	0.25	
	j   ピロティの有無	1.00	0.50	0.25	
	k   特殊断面形状	0.80	0.50	0.25	

一次診断SD指標 = 0.73

二次診断計算用SD指標 = 0.86

## 3.2.2 剛心と剛重比

階	剛心位置(m)		剛重比		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
3	7.03	6.83	1.014	0.976	1.0	1.0
2	7.01	6.84	0.987	1.025	1.0	1.0
1	7.23	6.78	1.063	0.834	1.0	1.0
B1	6.94	6.69	0.931	1.483	1.0	0.9

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小A4 - 75

## 3.2.3 重心と偏心率

階	重心位置(m)		偏心率		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
3	7.67	6.34	0.026	0.033	1.0	1.0
2	7.81	6.29	0.028	0.041	1.0	1.0
1	7.85	6.27	0.026	0.032	1.0	1.0
B1	7.56	6.17	0.027	0.031	1.0	1.0



表12-6

形状指標(SD)の計算表

B

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小B - 64

## 3.2 形状指標

## 3.2.1 一次形状指標

項目		G <sub>i</sub>	R <sub>1i</sub>	R <sub>2i</sub>
a   整形性		1.00	1.00	0.50
b   辺長比		1.00	0.50	0.25
平面	c   くびれ	1.00	0.50	0.25
形状	d   エキスパンション ショイント	0.80	0.50	0.25
	e   吹抜	1.00	0.50	0.25
	f   吹抜の偏在	1.00	0.25	0.00
	g   特殊形状	0.90	0.60	0.26
断面	h   地下室の有無	0.80	1.00	1.00
形状	i   層高の均等性	1.00	0.50	0.25
	j   ピロイの有無	1.00	0.50	0.25
	k   特殊断面形状	1.00	0.50	0.25

一次診断SD指標 = 0.86

二次診断計算用SD指標 = 0.93

## 3.2.2 剛心と剛重比

階	剛心位置(m)		剛重比		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
4	2.85	3.05	1.367	1.199	0.9	1.0
3	2.98	3.52	0.732	0.834	1.0	1.0
2	3.66	3.23	0.900	0.889	1.0	1.0
1	4.78	2.82	1.047	0.974	1.0	1.0

DOC - RC/SRC \*000008/2.00:10 \*

旧永田町小B - 65

## 3.2.3 重心と偏心率

階	重心位置(m)		偏心率		グレード	
	X	Y	X	Y	X	Y
4	6.63	4.50	0.097	0.252	1.0	0.8
3	6.61	4.26	0.049	0.242	1.0	0.8
2	6.60	4.17	0.063	0.196	1.0	0.8
1	6.99	4.23	0.080	0.125	1.0	0.9

表13-1

## 構造強度の調査諸指標値一覧表

A

プロック名	検討方向	検討階	1 次							2 次							判定		
			C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	極短柱 の有無	判定	C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	l <sub>n</sub>	C <sub>r</sub> ・S <sub>d</sub>	
A1	X	2	1.15 0.73	1.0 1.0	1.25	0.73	0.80	0.73	無	B1	0.07 0.36	1.27 2.00	0.55	0.77	0.98	0.42	0.016 1.535	0.25	C1
		1	0.90 0.26	1.0 1.0	1.09	0.73	0.80	0.64	無	B2	0.01 0.30	1.00 2.00	0.60	0.85	0.98	0.51	0.082 0.652	0.19	B3
	Y	2	2.51 0.28	1.0 1.0	2.03	0.73	0.80	1.19	無	A2	0.77 0.53	1.00 2.00	0.99	0.69	0.98	0.67	0.104 1.361	0.52	A3
		1	1.12 0.14	1.0 1.0	1.22	0.73	0.80	0.71	無	B1	0.16 0.31 0.40	0.80 1.00 (1.27)	0.59 (0.47)	0.85	0.98	0.50	0.081 0.735	0.49	B3
A2	X	4	4.71 1.93	1.0 1.0	1.91	0.73	0.80	1.12	無	A2	1.33 1.06	1.00 3.20	2.28	0.77	0.98	1.73	0.035 1.421	0.94	A1
		3	0.33 1.76	1.0 1.0	1.12	0.73	0.80	0.65	無	B2	0.05 0.21 1.72	0.80 1.00 (2.27)	1.57 (0.65)	0.85	0.78	1.32 (0.57)	0.002 0.658	0.94	A1
		2	0.03 0.10 0.91	0.8 1.0 (0.34)	0.56	0.73	0.80	0.32 (0.20)	有	C3	0.11 0.43 0.35	0.80 1.00 1.00	0.65 (0.45)	0.77	0.98	0.49 (0.34)	0.006 1.420	0.50	B2
		1	0.06 0.64	1.0 1.0	0.51	0.73	0.80	0.30	無	C3	0.38 0.24	1.00 1.00	0.62	0.85	0.98	0.52	0.003 0.991	0.53	B1
	Y	4	11.56 0.91	1.0 1.0	7.63	0.73	0.80	4.46	無	A1	7.22 3.04	1.00 1.00	6.41	0.77	0.98	4.86	0.132 0.892	4.95	A1
		3	2.94 1.16	1.0 1.0	2.68	0.73	0.80	1.57	無	A1	3.24 0.86	1.00 1.00	2.93	0.85	0.98	2.47	0.031 1.121	2.51	A1
		2	1.62 0.57	1.0 1.0	1.69	0.73	0.80	0.98	無	A3	1.34 0.50	1.00 1.00	1.53	0.77	0.98	1.16	0.065 1.238	1.78	A1
		1	0.55 0.50	1.0 1.0	0.91	0.73	0.80	0.53	無	B3	0.25 0.12 0.48	1.00 1.00 1.27	0.72	0.77	0.98	0.55	0.028 1.546	0.55	B1
A3	X	3	0.38 1.72	1.0 1.0	0.99	0.73	0.80	0.58	無	B3	0.38 0.94 0.61	1.00 1.27 2.90	1.36	0.85	0.98	1.15	0.019 1.049	0.79	A1
		2	0.19 0.87	1.0 1.0	0.57	0.73	0.80	0.33	無	C3	0.47 0.40	1.00 1.00	0.62	0.85	0.98	0.52	0.011 0.944	0.53	B1
		1	0.13 0.61	1.0 1.0	0.46	0.73	0.80	0.27	無	D1	0.40 0.29	1.00 1.00	0.53	0.85	0.98	0.45	0.009 0.972	0.46	B2
		B1	0.88 0.54	1.0 1.0	1.26	0.73	0.80	0.73	無	B1	0.88 0.27	1.00 1.00	1.16	0.68	0.98	0.77	0.165 0.338	0.78	A2
	Y	3	2.94 1.09	1.0 1.0	2.32	0.73	0.80	1.35	無	A1	3.02 1.27	1.00 1.00	2.68	0.85	0.98	2.26	0.061 1.045	2.30	A1
		2	1.48 0.55	1.0 1.0	1.33	0.73	0.80	0.78	無	B1	1.71 0.27	1.00 1.00	1.42	0.85	0.98	1.20	0.019 0.957	1.22	A1
		1	1.03 0.38	1.0 1.0	1.08	0.73	0.80	0.63	無	B2	0.93 0.43	1.00 1.00	1.14	0.85	0.98	0.96	0.031 0.976	0.98	A1
		B1	1.02 0.37	1.0 1.0	1.29	0.73	0.80	0.75	無	B1	0.72 0.45	1.00 1.00	1.18	0.68	0.98	0.78	0.018 0.756	0.80	A2

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

年 月 日

表13-1

表13-2 構造強度の調査諸指標値一覧表

A

ブロック名	検討方向	検討階	1 次							2 次									
			C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	極短柱の有無	判定	C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	l/n	C <sub>1</sub> S <sub>D</sub>	判定
A4	X	3	0.37 1.07 1.85	0.8 1.0 1.0	1.60 (1.09)	0.73	0.80	0.94 (0.69)	有	A3	1.58 1.43	1.00 1.00	1.89	0.85	0.98	1.59	0.025 1.017	1.62	A1
		2	0.17 0.79 0.77	0.8 1.0 1.0	0.95 (0.64)	0.73	0.80	0.55 (0.37)	无	C2	0.19 0.89 0.46	0.80 1.00 1.00	0.97 (0.66)	0.85	0.98 (0.55)	0.82 0.187	0.028 0.70	-	B1
		1	0.11 0.44 0.55	0.8 1.0 1.0	0.69 (0.47)	0.73	0.80	0.40 (0.27)	无	D1	0.19 0.56 0.27	0.80 1.00 1.00	0.70 (0.53)	0.85	0.98	0.59 (0.44)	0.026 1.063	-	B3
		B1	0.31 0.55	1.0 1.0	0.70	0.73	0.80	0.41 無	无	C2	0.44 0.28	1.00 1.00	0.73	0.85	0.98	0.61 0.931	0.027 0.62	A3	
	Y	3	2.98 1.48	1.0 1.0	1.39	0.73	0.80	1.42 無	无	A1	2.63 3.37	1.00 1.00	2.50	0.85	0.98	2.11 0.976	0.023 2.15	-	A1
		2	1.31 0.70	1.0 1.0	1.28	0.73	0.80	0.75 無	无	B1	1.75 0.30	1.00 1.00	1.47	0.85	0.98	1.23 1.005	0.041 1.26	-	A1
		1	0.97 0.48	1.0 1.0	1.09	0.73	0.80	0.63 無	无	B2	0.47 0.78	1.00 1.00	1.05	0.85	0.98	0.88 0.834	0.022 0.90	-	A2
		B1	0.10 0.30 0.42	0.8 1.0 1.0	0.60 (0.42)	0.73	0.80	0.35 (0.25)	有	D1	0.13 0.40 0.24	0.80 1.00 1.00	0.65 (0.47)	0.77	0.98	0.49 (0.35)	0.021 1.043	0.45	C1

No

对象建筑物名

旧永田町小学校

第五章

調査年月日

表13-2

表13-3 構造強度の調査諸指標値一覧表

A

プロック名	検討方向	検討階	1 次							2 次									
			C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	極短柱 の有無	判定	C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	l/n	C <sub>r</sub> S <sub>D</sub>	判定
$A_1 + A_2 + A_3$	X	4								0.39 0.62	1.00 2.00	0.81	0.77	0.98	0.61		0.63	$A_3$	
		3								0.02 0.14 0.15 0.23	0.80 1.00 1.00 2.00	0.99 (<46)	0.85	0.98	0.82 (0.37)			0.79	$A_2$
		2								0.05 0.30 0.25 0.09	0.80 1.00 1.00 2.00	0.45 (0.29)	0.77	0.98	0.34 (0.21)			0.45	$C_1$
		1								0.29 0.18 0.06	1.00 1.00 2.00	0.46	0.85	0.98	0.38			0.46	$C_1$
		$B_1$								0.72 0.45	1.00 1.00	1.18	0.68	0.98	0.78			0.70	$A_2$
	Y	4																	
		3																	
		2																	
		1																	
		$B_1$																	

No.

対象建築物名

旧永田町小学校

調査年月日

年 月 日

表13-3

表13-4 構造強度の調査諸指標値一覧表

8

プロック名	検討方向	検討階	1 次							2 次									
			C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	極短柱の有無	判定	C	F	E <sub>0</sub>	S <sub>D</sub>	T	I <sub>S</sub>	1/n	C <sub>1</sub> ・S <sub>D</sub>	判定
B	X	4	0.93 0.29 0.53	0.8 1.0 1.0	0.42 (0.70)	0.85	0.80	0.28 (0.48)	有	C <sub>1</sub>	0.95 0.27	1.00 3.20	0.76	0.83	0.99	0.63	0.0P 1.352	0.51	A3
		3	0.73 0.15 0.33	0.8 1.0 1.0	0.28 (0.46)	0.85	0.80	0.19 (0.31)	有	C <sub>3</sub>	0.64 0.20	1.00 3.20	0.65	0.72	0.99	0.59	0.029 0.799	0.45	B1
		2	0.41 0.10 0.26	0.8 1.0 1.0	0.24 (0.41)	0.85	0.80	0.16 (0.28)	有	C <sub>3</sub>	0.52 0.19	0.80 2.00	0.49 (0.45)	0.92	0.79	0.65 (0.42)	0.028 0.861	0.51	B3
		1	0.34 0.05 0.24	0.8 1.0 1.0	0.23 (0.40)	0.85	0.80	0.15 (0.27)	有	D <sub>1</sub>	0.92 0.09 0.20	0.80 1.40 1.00	0.38 (0.43)	0.92	0.99	0.57 (0.40)	0.023 0.343	0.49	B3
	Y	4	1.78 1.21	1.0 1.0	1.64	0.85	0.80	1.12	無	A <sub>2</sub>	1.78 0.67	1.00 3.20	1.66	0.74	0.99	1.22	0.252 1.199	1.02	A1
		3	0.93 0.69	1.0 1.0	1.01	0.85	0.80	0.69	無	B <sub>1</sub>	1.14 0.43	1.00 1.00	1.12	0.74	0.99	0.82	0.242 0.834	0.83	A2
		2	0.70 0.54	1.0 1.0	0.90	0.85	0.80	0.61	無	B <sub>2</sub>	1.13	1.00	0.94	0.74	0.99	0.69	0.196 0.889	0.70	A3
		1	0.61 0.45	1.0 1.0	0.92	0.85	0.80	0.63	無	B <sub>2</sub>	0.85	1.00	0.85	0.83	0.99	0.70	0.125 0.974	0.71	A3

No.

**対象建築物名**

旧永田町小学校

調査年月日

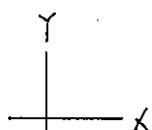
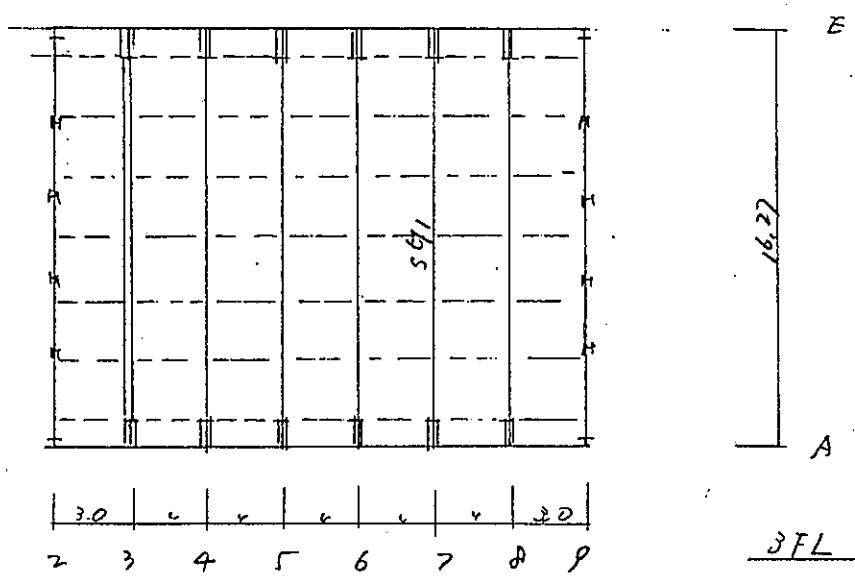
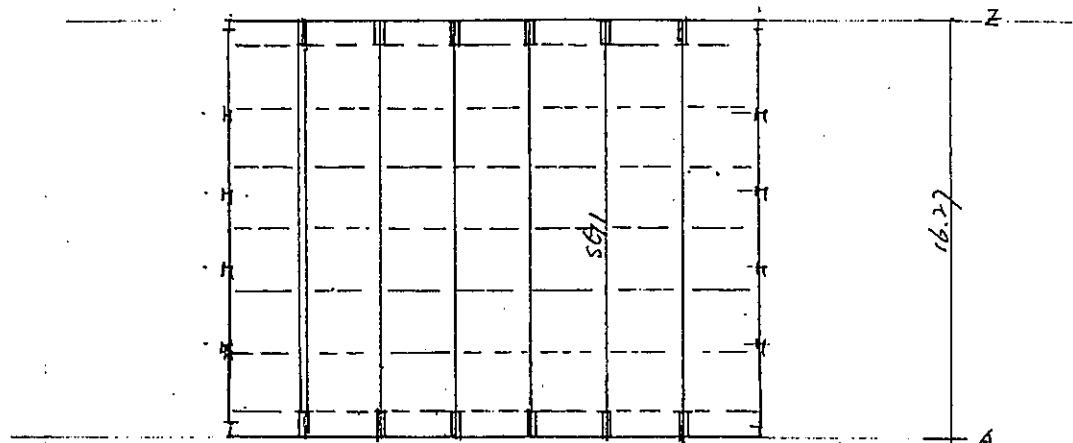
年 月 日

表 13-4

## (資料1) A1'70-7 (体育馆、講堂) の検討

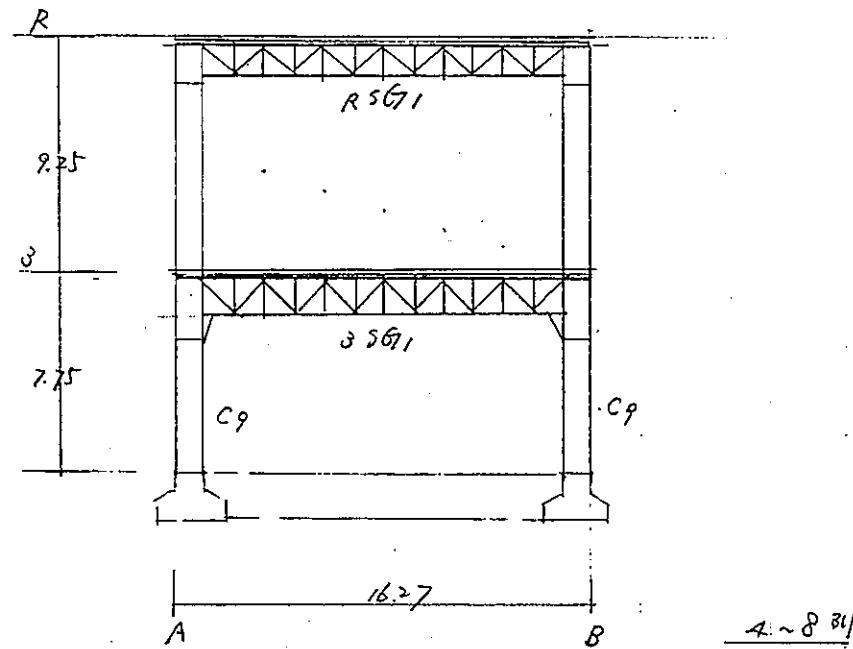
1. 図面図

a 伏図



\* 外周18 m 20 mの壁(有間口)と引て11.3.

## b. 軸組図



## 2. 檢討方針

- a. 本建物は、地上4階建てで核部分と一体構造となっているか、1~2階は体育館、3~4階は講堂となるており、层数によって構造が異なる。
- b. 構造は、柱及び梁は鉄骨造、建物周囲の壁及屋根版はRC造となる。
- c. X方向については、RC造として「DOC-RC/SRC」(=5)を検討し、核部分と一体となっているので、核部分への耐力と合算して検討可。
- d. Y方向については、2階2階として「屋内運動場等の耐震性能診断基準(平成8年版)」(=準拠し、屋根版はRC造としているか、フレームを取り出して検討する)。
- e. 本建物は、構造図面が無かったので、現地調査(=5)と部材測定を行ったが、柱脚部分の調査ができるかが問題で、柱脚部分については過去の資料等を参考して、固定參考3。
- f. 判定指標値は、「屋内運動場等の耐震性能診断基準(平成8年版)」に示されている判定指標値 ( $I_s \geq 0.7, R \geq 1.0$ ) (=5)

### 3. 荷重

設計図書からかかってるので、理況調査結果(=5), 単位重量を  $R_{\text{基}} = 0.7 \text{ kN/m}^3$ , 3倍部分は  $1.2 \text{ kN/m}^3$  と仮定して重量を算定す。

#### a. 柱軸力表

	5.18	46.37	31.72	19.51	21.94	21.94	28.48	20.01
E	16.65							22.11
A	22.85							22.59
	22.85							21.51
	16.65							18.99
	5.18	46.37	31.72	17.08	17.08	17.08	23.62	11.30

3~4 C

	16.01	104.82	70.73	58.52	60.95	60.95	67.49	49.34
E	32.76							45.0
A	42.75							42.39
	42.75							51.39
	29.82							49.450
	8.45	75.66	61.01	46.37	46.37	46.37	52.91	29.26

1~2 C

#### b. 地震荷重 (47L-4)

$$3\sim4C \quad W = 31.72 \times 2 = 63.44$$

$$1\sim2C \quad W = 70.73 + 61.01 = 131.74$$

$$T = 0.03h = 0.03 \times 17.0 = 0.51 < T_c = 0.6 \quad \therefore \rho T = 1.0$$

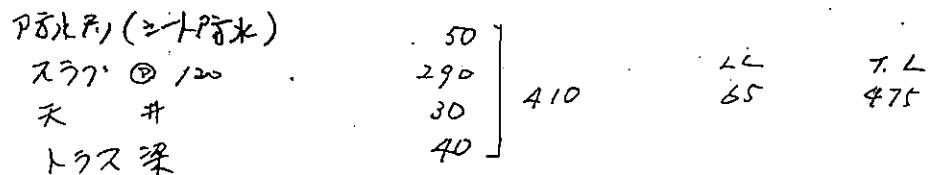
階	$\Sigma w_i$	$d_i$	$\frac{2T}{1+3T}$	$A_i$	$A_i \cdot d_i$
3	63.44	0.482	0.403	1.387	87.97
1	131.74	1.00	"	1.00	131.74

#### 4. 構造要素の経年耐力

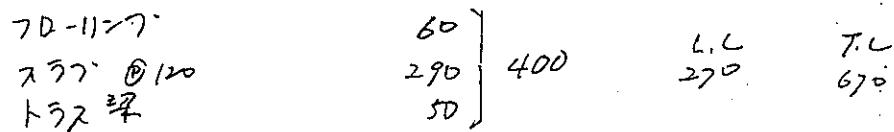
##### 0. 大肆の荷重項

設計図書からなるべく下記のように仮定する。

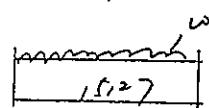
(i)  $\pi$



(ii) 3P直脚



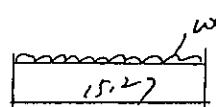
(RSG1)



$$w = 0.475 \times 3 = 1.425 \text{ t/m}$$

$$C = 27.69 \text{ t} \quad M_0 = 41.53 \text{ t m} \quad Q = 10.88 \text{ t}$$

(3SG1)

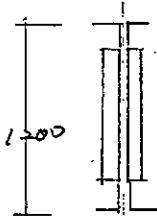


$$w = 0.67 \times 3 = 2.01 \text{ t/m}$$

$$C = 39.06 \text{ t m} \quad M_0 = 58.58 \text{ t m} \quad Q = 15.35 \text{ t}$$

## b. 翼部材耐力

(i) R591

3# 手  $245 - 120 \times 120 \times 8$  G/R-12 1)  $\lambda = 1.9^\phi$ 

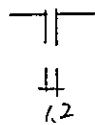
$$(\text{等材}) A = 18.76 \text{ cm}^2 \quad l_x = 258 \text{ cm}^4 \quad i_x = 3.71 \text{ cm} \quad i_y = 2.38 \text{ cm}$$

$$C_x = 224 \text{ cm} \quad l_1 = 119 \text{ cm} \quad l_2 = 238 \text{ cm}$$

(曲げ耐力)

$$N_y = 18.76 \times 2 \times 2.4 = 90.05 \text{ t}$$

$$\lambda_1 = 119 / 2.38 = 50$$



$$m_1 = \sqrt{\left(\frac{7.68}{2}\right)^2 + 3.71^2} = 5.34 \text{ cm}$$

$$\lambda_2 = 238 / 5.34 = 45$$

$$\lambda_{\text{eff}} = \sqrt{50^2 + 45^2} = 67$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times E \times A}{\lambda^2} = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 18.76 \times 2}{67^2} = 173.23 \text{ t}$$

$$0.83 N_B = 143.78 \text{ t}$$

$$(1.07 - 0.44 \sqrt{N_y/N_B}) \times N_y = (1.07 - 0.44 \sqrt{90.05/173.23}) \times 90.05 \\ = 67.7 \text{ t}$$

$$P_c = \min [N_y, 0.83 N_B, (1.07 - 0.44 \sqrt{N_y/N_B}) N_y] \text{ t}$$

$$\therefore P_c = 67.7 \text{ t}$$

$$P_u = (18.76 - 0.8 \times 2.05) \times 2 \times 1 = 140.38 \text{ t}$$

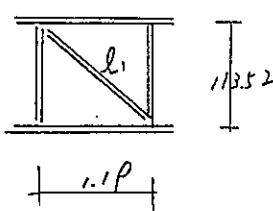
$$\therefore P_u/1.2 = 116.99 \text{ t}$$

以上 8)

$$M_c = d_c \cdot \min [P_c, P_u/1.2]$$

$$= (120 - 2 \times 3.24) \times 67.7 \text{ t} \times 10^{-2} = 76.95 \text{ t m}$$

(切歛筋付)

2L8-125x75x10 GR-12 PIV 10-1P<sup>4</sup>

$$A = 19.00 \text{ cm}^2 \quad I_x = 298 \text{ cm}^4 \quad i_x = 3.96 \text{ cm} \quad i_v = 1.61 \text{ cm}$$

$$C_x = 1.75 \text{ cm} \quad l_1 = 164 \text{ cm}$$

$$N_y = 2.4 \times 19.0 \times 2 = 91.2 \text{ t}$$

$$\lambda = 164 / 1.61 = 102$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 19.0 \times 2}{102^2} = 75.70 \text{ t}$$

$$0.83 N_z = 62.83 \text{ t}$$

$$(1.07 - 0.44\sqrt{91.2 / 75.70}) \times 91.2 = 53.54 \text{ t}$$

$$P_{LC} = \min [N_y, 0.83 N_B, (1.07 - 0.44\sqrt{N_y / N_B}) N_y] \text{ t}$$

$$\therefore P_{LC} = 53.54 \text{ t}$$

$$P_{Lu} = (19.0 - 1.0 \times 2.05 \times 2) \times 2 \times 4 / = 122.18 \text{ t}$$

$$\therefore P_{Lu} / 1.2 = 101.81 \text{ t}$$

以上より

$$Q_m = \sin \theta \cdot \min [P_{LC}, P_{Lu} / 1.2]$$

$$= 0.692 \times 53.54 = 37.05 \text{ t}$$

(iii) 3 SG/

3号材 2L8-130<sup>2</sup>x12 GR-12 11P+1P<sup>4</sup>

$$(\text{单材}) \quad A = 29.76 \text{ cm}^2 \quad I_x = 467 \text{ cm}^4 \quad i_x = 3.96 \text{ cm} \quad i_v = 2.50 \text{ cm}$$

$$C_x = 3.64 \text{ cm} \quad l_1 = 119 \text{ cm} \quad l_2 = 238 \text{ cm}$$

(曲げ筋付)

$$N_y = 29.76 \times 2 \times 2.4 = 142.85 \text{ t}$$

$$\lambda_1 = 119 / 2.50 = 47$$

$$\lambda_y = \sqrt{\left(\frac{84.8}{2}\right)^2 + 3.96^2} = 5.80 \text{ cm}$$

$$\lambda_{yP} = 238 / 5.80 = 41$$

$$\lambda_{yP} = \sqrt{47^2 + 41^2} = 62$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 29.76 \times 2}{62^2} = 320.92^+$$

$$0.83N_B = 266.36^+$$

$$(1.07 - 0.44 \times \sqrt{142.85 / 320.92}) \times 142.85 = 110.91^+$$

$$P_C = \min [N_y, 0.83N_B, (1.07 - 0.44 \times \sqrt{N_y / N_B})N_y]$$

$$\therefore P_C = 110.91^+$$

$$P_u = (29.76 - 1.2 \times 2.05) \times 2 \times 4.1 = 223.88^+$$

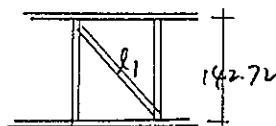
$$\therefore P_u/_{1,2} = 186.55^+$$

45° (上)

$$M_c = d_c \cdot \min [P_C, P_u/_{1,2}]$$

$$= (150 - 2 \times 3.64) \times 110.91 \times 10^{-2} = 158.29^+$$

(轴压剪力)



$$2L_s - 130^2 \times 9 \quad GR-12 \quad RIV 10-1P9 \\ A = 22.74 \text{ cm}^2 \quad l_x = 3.66 \text{ cm}^4 \quad x_2 = 4.01 \text{ cm} \quad x_0 = 2.57 \text{ cm} \\ C_2 = 9.53 \text{ cm} \quad l_1 = 1.86 \text{ cm}$$

119

$$N_y = 2.4 \times 22.74 \times 2 = 109.15^+$$

$$\lambda = 1.86 / 2.57 = 0.72$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 22.74 \times 2}{72^2} = 181.83^+$$

$$0.83N_B = 150.92^+$$

$$(1.07 - 0.44 \sqrt{109.15 / 181.83}) \times 109.15 = 79.58^+$$

$$P_{LC} = \min [N_y, 0.83N_B, (1.07 - 0.44 \sqrt{N_y / N_B})N_y]$$

$$\therefore P_{LC} = 79.58^+$$

$$P_{u1} = (22.74 - 0.9 \times 2.05 \times 2) \times 2 \times 4.1 = 156.21^+$$

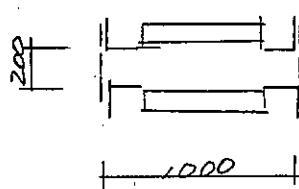
$$\therefore P_u/_{1,2} = 139.17^+$$

45° (下)

$$Q_m = \sin \theta \cdot \min [P_{LC}, P_u/_{1,2}]$$

$$= 0.767 \times 79.58 = 61.03^+$$

## C. 柱の部材耐力

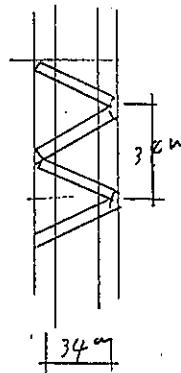


(C) 3C30

32 FT 2Ls-130x130x12 GR-12 11~7L, 99

$$A = 29.76 \text{ cm}^2 \quad l = 467 \text{ cm} \quad i_2 = 2.98 \text{ cm} \quad i_{12} = 254 \text{ cm}$$

$$c_x = 36.4 \text{ cm} \quad l_1 = 34 \text{ cm} \quad l_2 = 925 - 72.5 = 852.5 \text{ cm}$$



(曲げ剛性)

$$N_y = 29.76 \times 2 \times 2.4 = 142.85 \text{ t}$$

$$\lambda_1 = 34 / 254 = 13 < 20$$

$$j = \sqrt{\left(\frac{27.28}{2}\right)^2 + 3.96^2} = 14.20 \text{ cm}$$

$$\lambda_y = 852.5 / 14.20 = 60$$

$$\lambda_{ye} = \sqrt{60^2 + 13^2} = 61$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 29.76 \times 2}{61^2} = 331.53 \text{ t}$$

$$0.83 N_B = 275.17 \text{ t}$$

$$(1.07 - 0.44\sqrt{142.85 / 331.53}) \times 142.85 = 111.59 \text{ t}$$

$$P_c = \min [N_y, 0.83 N_B, (1.07 - 0.44\sqrt{N_y / N_B}) N_y] \text{ t}$$

$$\therefore P_c = 111.59 \text{ t}.$$

$$\therefore M_c = (100 - 2 \times 3.64) \times 111.59 \times 10^{-2} = 103.46 \text{ t-m}$$

$$N_c = 111.59 \times 2 = 223.18 \text{ t}$$

柱の終局時軸力と(1)の両端降伏時せん断力0.5

$$\begin{aligned} 3C_{A4} \quad N &= 31.72 \pm \frac{2 \times 76.45}{14.27} = 42.50 \text{ t}, 20.94 \text{ t} \\ 3C_{B4} \end{aligned}$$

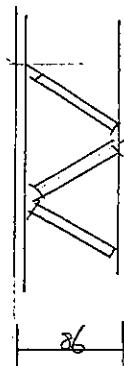
(圧縮強度)

$$cM_m \cdot \left(1 - \frac{42.50}{223.18}\right) \times 103.46 = 83.76 \text{ t-m}$$

(引張強度)

$$TM_m = \left(1 - \frac{20.94}{223.18}\right) \times 103.46 = 93.75 \text{ t-m}$$

(せん断耐力)



$$2LS-75^2 \times 9 \quad GR-9 \quad \text{V-N-1,94 と規定} \quad N_y = 1,94 \text{ t}$$

$$A = 12.6 \text{ } \mu^2 \quad i_x = 225 \text{ cm} \quad l_0 = 1.45 \text{ m}$$

$$C_2 = 217 \text{ } \mu \quad l_1 = 99 \text{ cm}$$

$$N_y = 12.6 \rho \times 2 \times 2.4 = 60.91 \text{ t}$$

$$\lambda = 99 / 1.45 = 68$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times (12.6 \rho \times 2)}{68^2} = 113.74 \text{ t}$$

$$0.83 N_B = 94.42 \text{ t}$$

$$(1.07 - 0.44 \sqrt{60.91 / 113.74}) \times 60.91 = 45.58 \text{ t}$$

$$P_{Lc} = \min [N_y, 0.83 N_B, (1.07 - 0.44 \sqrt{N_y / N_B}) N_y] \text{ t}, \\ \therefore P_{Lc} = 45.58 \text{ t}$$

$$P_{Lh} = (12.6 \rho - 0.9 \times 2.05 - 0.9 \times 3.75) \times 2 \times 4.1 = 61.25 \text{ t}$$

$$\therefore P_{Lh/1,2} = 51.04 \text{ t}$$

上式)

$$Q_M = \sin \theta \times 45.58 = 0.866 \times 45.58 = 39.48 \text{ t}$$

(ii), C9

$$\text{斜面は } 3C \text{ で } 1-1/2 \text{ で } l_2 = 625 \text{ } \mu$$

(曲げ耐力)

$$\lambda_1 = 13 \quad \lambda_2 = 625 / 1420 = 44$$

$$X_M = \sqrt{13^2 + 44^2} = 46$$

$$N_B = \frac{\pi^2 \times 2100 \times 29.76 \times 2}{46^2} = 582.88 \text{ t}$$

$$0.83 N_B = 483.88 \text{ t}$$

$$(1.07 - 0.44 \sqrt{142.88 / 582.88}) \times 142.88 = 121.74 \text{ t}$$

$$P_c = \min [N_y, 0.83 N_B, (1.07 - 0.44 \sqrt{N_y / N_B}) N_y] \text{ t},$$

$$\therefore P_c = 121.74 \text{ t}$$

$$\therefore M_c = (100 - 2 \times 36.4) \times 121.74 \times 10^{-2} = 112.88 \text{ t-m}$$

$$N_c = 121.74 \times 2 = 243.48 \text{ t}$$

柱の総局時軸力と柱上面端降伏時の軸力から

$$(1) C_{A4} \quad N = 61.0 \pm \left( 107.8 + \frac{2 \times 158.29}{14.27} \right) = 93.98 \text{ t}, 28.04 \text{ t}$$

$$(1) C_{B4} \quad N = 70.73 \pm ( \quad \quad \quad ) = 103.70 \text{ t}, 32.76 \text{ t}$$

(E級184)

$$(1) C_{A4} \quad CM_m = \left( 1 - \frac{93.98}{243.48} \right) \times 112.88 = 69.31 \text{ t}$$

$$(1) C_{B4} \quad CM_m = \left( 1 - \frac{103.70}{243.48} \right) \times 112.88 = 64.80 \text{ t}$$

(313張184)

$$(1) C_{A4} \quad TM_m = \left( 1 - \frac{28.04}{243.48} \right) \times 112.88 = 99.88 \text{ t}$$

$$(1) C_{B4} \quad TM_m = \left( 1 - \frac{32.76}{243.48} \right) \times 112.88 = 95.37 \text{ t}$$

(せん断耐力)

3CP 12全い

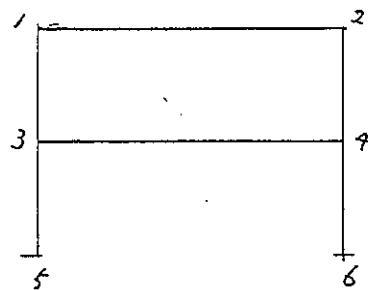
$$Q_m = 39.46 \text{ t}$$

#### d. 柱脚部の耐力

現地調査が不可能であるため、過去の参考資料等によると、柱脚部分は固定として設計されているものが数多く見受けられるので、本建物も同様に、柱脚は固定と考へて検討する。

なお、柱脚の耐力は、柱頭部分の 50% 程度とする。

## 5. 保有耐力とF値の算定



a. 1 端

$$GM = 76.95 \text{ t}m \\ CM = 93.75 \text{ t}m \quad \Rightarrow \quad \therefore M = 76.95 \text{ t}m \quad F = 2.2$$

b. 2 端

$$GM = 76.95 \text{ t}m \\ GM_S = (32.05 - 10.88) \times 15.27 / 2 = 199.80 \text{ t}m \\ CM = 83.76 \text{ t}m \quad \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} \quad \therefore M = 76.95 \text{ t}m \quad F = 2.2$$

c. 3 端

$$GM = 158.29 \text{ t}m \\ GM_S = (61.63 - 15.35) \times 15.27 / 2 = 348.76 \text{ t}m \\ CM = 93.75 \text{ t}m \\ CM = 99.88 \text{ t}m \quad \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} \quad \begin{array}{l} \therefore M = 158.29 \text{ t}m \\ ME = 72.16 \text{ t}m \\ MF = 86.12 \text{ t}m \end{array} \quad F = 2.2$$

d. 4 端

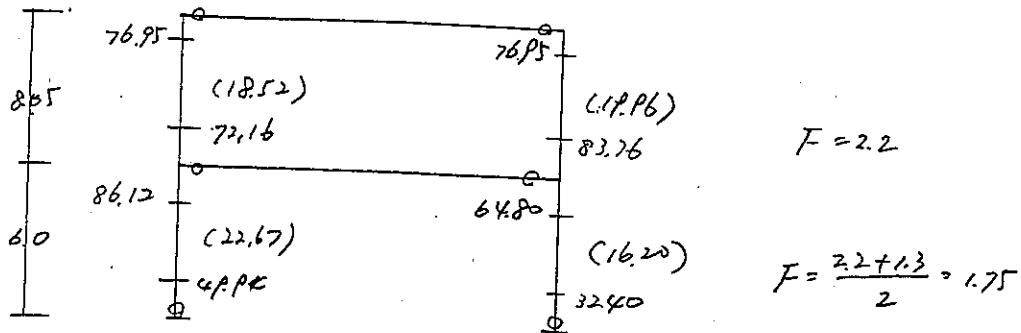
$$GM = 158.29 \text{ t}m \\ GM_S = 348.76 \text{ t}m \\ CM = 83.76 \text{ t}m \\ CM = 64.80 \text{ t}m \quad \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} \quad \begin{array}{l} \therefore M = 148.56 \text{ t}m \\ ME = 83.76 \text{ t}m \\ MF = 64.80 \text{ t}m \end{array} \quad F = 2.2$$

e. 5 端

$$CM = 99.88 / 2 = 49.94 \text{ t}m \quad F = 1.3$$

f. 6 端

$$CM = 64.80 / 2 = 32.40 \text{ t}m \quad F = 1.3$$



## 6. 構造耐震指標の算定

$$F_{es} = 1.0 \text{ とす} \quad (ST = 0.25)$$

$P_{\text{f}}$	$Q_n(\text{t})$	$F$	$\text{W.Ak}_{(t)}$	$E_0$	$T$	$I_s$	$g$
3	38.48	2.2	82.97	0.96	0.90	0.86	1.74
1	38.87	1.75	131.74	0.51	"	0.46	1.18

## 7. 耐震性能の判定

「屋内運動場等の耐震性能診断基準（平成8年版）」に示されるいは判定基準によると、

3階部分は、判定値 ( $I_s \geq 0.7$ ,  $g \geq 1.0$ ) を満足しない。

1階部分は,  $0.3 \leq I_s = 0.43 < 0.7$ ,  $g \geq 1.0$ となり。

「倒壊の危険性があるるので、補強が必要である」となった。