# 鉄筋コンクリート造建物とプレストレストコンクリート造建物に関する実験概要 E-Defense を用いたコンクリート系建物実験 2010 / その1

フレーム構造 耐震壁 振動台実験

# 1. はじめに

1995 年の兵庫県南部地震では、新耐震設計法が適用された建物に関しても安全性に関わる被害が見られたほか、 損傷によって継続使用できない問題、補修費用が高額になる問題等が指摘され今後の課題とされた.

過去に、実大三次元震動破壊実験施設(Eーディフェ ンス)を用いて 1981 年以前に設計された鉄筋コンクリー ト造建物に関する実験が実施され<sup>1),2)</sup>,1階において層崩 壊する場合の資料が得られている.本研究では、現行の 規定に従う鉄筋コンクリート造(RC)建物と、プレスト レストコンクリート造 (PC) 建物に関する大型振動実験 を行うこととした.本実験の目標は、(1)建物および構成 部材の強度・変形能力、および破壊モードに関わる各種 評価式の精度を検証すること、(2) 建物および構成部材の 地震応答性状を適切に表現する数値解析モデルを同定す ること、(3) 修復性に関わる損傷評価資料を取得すること、 によって社会におけるコンクリート系建物の信頼性の向 上に資することである.大地震における建物の変形を効 率的に制御するためには、骨組の降伏機構を明快に計画 することが重要である.本研究ではさらに、フレーム構 造における降伏機構を考察するとともに、PC 建物に関す る実験では、(4) 新構造要素の優位性を実証し、高耐震か つ生産性・改修性の高い構造形式を提案する.

#### 2. 実験計画

Figure 1 に試験体のセットアップ状況を示す.実験では, RC 試験体と PC 試験体を同時に加振する手法をとった.

正会員 〇松森泰造<sup>\*1</sup>,長江拓也<sup>\*2</sup>,田原健一<sup>\*3</sup>,福山國夫<sup>\*4</sup> 塩原等<sup>\*5</sup>,壁谷澤寿海<sup>\*6</sup>,河野進<sup>\*7</sup>,西山峰広<sup>\*8</sup>,西山功<sup>\*9</sup>

試験体の長辺方向を振動台の短辺方向とし、振動台の長 辺方向に2体の試験体を並べた.基礎は振動台に PC 鋼棒 で圧着され、実験時にすべりや浮き上がりが生じないよ うに十分固定した.

2 体の試験体はほぼ形状が等しい 4 層骨組で, 各層の階 高は 3 m, 軒高は 12 m である. 平面寸法は X 方向(長辺 方向)が長さ 14.4 m, Y 方向(短辺方向)が長さ 7.2 m で ある. Figure 2 と Figure 3 に RC 試験体の平面図と軸組図 を示す. RC 試験体の柱は 500 mm 角, PC 試験体の柱は 450 mm 角である. X 方向は 2 スパンの純フレーム構造で, RC 試験体の梁せいは 600 mm, PC 試験体の梁せいは 500 mm である. Y 方向は, いずれの試験体も外構面の中央に



Setup of two specimens

Prestressed concrete specimen

Figure 1

R Fl RG3 RG1 RGI G. C Wall \$12 4C1 4C2 4C1 Wall 4C1 4C1 4 Fl. 463 4G1 4G1 ۵G BL SI 7,200 5 8 m 3 F1. 3CI 3C1 \$1 3CI 3C2 Wall 3C1 363 12,000 3GI 3GI 3G. G3 S1 B 44 000 2C I 2C1 2C1 2C2 2C I Wall 2 Fl S1 2G1 2G1 ŹĠŻ S1 вı 101 101 101 1C2 101 Wall 7.200 1 Fl **S**1 2 SI (A)7,200 3,600 3,600 3,600 3,600 T 7,200 14,400 ,400 7,200 ,400 7,200 sot 3,600 (la) (1)(la) (2) (C) 2  $(\mathbf{A})$ В (1)7,200 (2)(c) B-frame (1)la (a) 1-frame and 2-frame (b) A-frame and C-frame Figure 2 Plan of 2nd to 4th floor (Unit: mm) Figure 3 Elevations

Test plan on a reinforced concrete building and a prestressed concrete building

The 2010 E-Defense test on concrete buildings / Part. 1

Taizo MATSUMORI, Takuya NAGAE, Kenichi TAHARA, Kunio FUKUYAMA Hitoshi SHIOHARA, Toshimi KABEYASAWA, Susumu KONO, Minehiro NISHIYAMA, Isao NISHIYAMA 250 mm x 2500 mm の連層耐震壁を有する. 境界梁の梁せ いは 300 mm である. スラブ厚は 130 mm である.

試験体の重量は, 躯体に加え, 床に固定された倒壊防 止用鋼製フレーム, 計測用鋼製治具類, 設備機器類(機 能評価実験)から評価した. RC 試験体の全重量は 5903 kN, 各階の重量は 934 kN (R Fl.), 894 kN (4 Fl.), 872 kN (3 Fl.), 867 kN (2 Fl.)となった. PC 試験体の全重量は 5600 kN, 各階の重量は 996 kN (R Fl.), 840 kN (4 Fl.), 806 kN (3 Fl.), 804 kN (2 Fl.)となった. 実験前のホワイトノイズ 加振で得られた RC 試験体の1 次固有周期は, X 方向にお いて 0.43 秒, Y 方向において 0.31 秒であった. PC 試験体 の1 次固有周期は, X 方向において 0.45 秒, Y 方向にお いて 0.29 秒であった.

# 3. 計測概要

全体で計 679 ch を計測した.床加速度,層間変位,鉄 筋歪を主な計測内容とした.部材の変形についても,柱 脚と梁端の回転変形,柱梁接合部のせん断変形,連層壁 における壁脚回転変形,水平変形,および局所的な鉛直 変形を計測した.層間変形角は,床上に固定された鋼製 フレームと,上階の床スラブの下面に固定された鋼製治 具の相対変位を計測した.データのサンプリング周波数 は 200 Hz とした.そのほか,柱脚,梁端部,柱梁接合部, 壁脚等の損傷状況をビデオ収録した.

# 4. 加振計画と入力地震動

入力地震動は、1995年の兵庫県南部地震で記録された。 気象庁神戸海洋気象台観測波 (JMA-Kobe 波) および JR 鷹取駅記録波(JR-Takatori波)である.いずれも水平2方 向と鉛直方向の3方向同時加振とした.試験体の損傷を 段階的に大きくすることを意図し、JMA-Kobe 波の振幅倍 率を10%, 25%, 50%, 100%と上げていった. その後, 大変形を繰り返し受ける状況を確認する目的で JR-Takatori 波を用い、振幅倍率を 40 %, 60 %とする加振を行った. JMA-Kobe 波における実験では、最大加速度の大きい NS 成分を Y 方向(耐震壁方向)に入力した. Figure 4 に JMA-Kobe 波の 100 %加振および JR-Takatori 波の 60 %加 振における入力加速度を示す. また, Table 1 に実験に記 録された振動台の最大加速度を示す. Figure 5 には、試験 体の基礎において記録された加速度波形から求めた加速 度応答スペクトルを示す. JMA-Kobe 波の 100 %加振およ び JR-Takatori 波の 60 %加振の目標波も合わせて示すが, 実験結果とよい対応を示した.

*1	独立行政法人防災科学技術研究所 主任研究員・博士(工学)	
*2	独立行政法人防災科学技術研究所 主任研究員・博士(工学)	
*3	独立行政法人防災科学技術研究所 研究員・博士 (工学)	
*4	独立行政法人防災科学技術研究所 客員研究員	
*5	東京大学大学院工学系研究科 准教授・工博	
*6	東京大学地震研究所 教授・工博	
*7	京都大学大学院工学研究科 准教授・Ph.D.	
*8	京都大学大学院工学研究科 教授・工博	
*9	国土交通省国土技術政策総合研究所 建築研究部長・工博	



Figure 4 Time history of input ground motion

Table 1 Schedule and max acc. recorded in shake table

	Input wave	Acc <sub>max</sub> [m/s <sup>2</sup> ]		
NO.		X	Y	Z
1	JMA-Kobe 10 %	0.69	0.98	0.35
2	JMA-Kobe 25 %	1.66	2.69	0.96
3	JMA-Kobe 50 %	3.49	4,66	1.98
4	JMA-Kobe 100 %	7.88	10.67	4.15
5	JR-Takatori 40 %	3.05	3.34	1.69
6	IP. Takatari 60.94	4 54	5.46	1.69



Figure 5 Input motions recorded in shaking table

#### 謝辞

本研究において,カリフォルニア大学パークレー校J. Moehle 教授, カリフォルニア大学ロサンジェルス校J. Wallace 教授,リーハイ大学 R. Sauce 教授,テキサス大学オースティン校 W. Ghannoum 助教授に ご協力いただきました.

#### 参考文献

- 1) 松森泰造,白井和貴,壁谷澤寿海:大型振動台による鉄筋コンクリート耐 度壁フレーム構造の耐震性に関する研究,日本建築学会構造系論文集,第 614 号,pp.85-90,2007.4
- 2) 壁谷澤寿一,壁谷澤寿海,松森泰造,壁谷澤寿成,金裕錫:実大3層鉄筋 コンクリート建物の振動実験,日本建築学会構造系論文集,第 632 号, pp.1833-1840, 2008 10
- Senior Researcher, NIED, Dr. Eng. Senior Researcher, NIED, Dr. Eng. Researcher, NIED, Dr. Eng. Visiting Researcher, NIED Assoc. Prof., Graduate School of Engineering, University of Tokyo, Dr. Eng. Prof., ERI, University of Tokyo, Dr. Eng. Assoc. Prof., Graduate School of Engineering, Kyoto University, Ph.D. Prof., Graduate School of Engineering, Kyoto University, Dr. Eng. Director of Building Department, NI LIM, Dr. Eng.