低層 RC 造事務所建物の地震被害予測に関する研究

(その2)個別建物におけるモデル化の違いが建物応答値に与える影響

地震応答解析	復元力特性	低層 RC 造事務所建物
相互作用効果	静的增分解析	壁耐力分担率
1 はじめに		

(その1)で示した耐震診断結果から、対象建物群の規模、 用途、竣工時期に着目して、代表建物1棟を抽出し、耐 震壁と雑壁が、建物の剛性・耐力へ及ぼす影響を数値解析 により明らかにする。また、雑壁や、相互作用効果の考 慮の有無による建物応答値の差を比較する。

2. 数値解析対象となる建物概要

名古屋市中村区に位置する事務所建物を解析対象とする。本建物は、RC造3階建て耐震壁付きラーメン構造で、 桁行は48m(6m×8スパン)、張間は16m(8.4mと7.6mの2 スパン)である。建物概要を表1に、外観を図1に示す。 竣工時期はII期に属し、壁の配置は桁行方向、張間方向 で明確な差異はなく、雑壁が多く配置されている。図2、 図3に各方向の代表的な軸組図を示す。

3. 事務所建物の地震応答解析モデルの作成

モデルA·・・フレームのみ考慮モデル

地震応答解析は、図 4 に示す質点系せん断型モデルを 用いて行う。各層のせん断ばねの骨格曲線は、立体フレ ームモデルを用いた静的増分解析により作成する。その 際、耐震壁と雑壁が建物の剛性・耐力に及ぼす影響を詳細 に検討するために、解析モデルは以下の3つとした。

正会員	○杉本浩一*1	同	護 雅史 ^{*2}
同	福和伸夫*3	同	白瀬陽一*4
同	宮腰淳一*5	同	後藤盛昌*6

モデル B・・・フレーム+耐震壁考慮モデル

モデル C・・・フレーム+耐震壁+雑壁考慮モデル

またモデル C については、履歴特性が異なる壁とフレームの骨格曲線を分離したモデル(C1・C2)も作成し、モデル 化の違いによる建物応答値の差を比較する。本論では以下の 2 通りの方法で壁とフレームの骨格曲線を分離する。

①耐震診断結果に記載されている壁耐力分担率を用い て分離する(モデル Cl)。壁耐力分担率は、柱と壁の面積 比から求められ、これを静的増分解析で算出したモデル C の層せん断力に乗じて、壁とフレームの骨格曲線をそれ ぞれ作成する。

② $C_T \cdot S_D$ 値と壁耐力分担率の関係から求めた回帰式(図 5)を用いて分離する(モデル C2)。回帰式は(その 1)で示し た対象建物群の中から、全体の傾向と著しく異なる建物(4 棟)を除外して作成した。なお、一般に C 値と壁耐力分担 率には相関があると考えられるが、対象建物群の診断結 果に C 値が記載されていないため $C_T \cdot S_D$ 値で代用した。

本論では、基礎固定である上記のモデル B、C、C1、C2 それぞれに対して、動的相互作用効果(スウェイ・ロッキン グ)を考慮して応答解析を実施した。スウェイ・ロッキング (SR)ばねは、図4に示す建物周辺の地盤条件より薄層要素



Seismic Response Analysis Method for Predicting Damage of Low-Rise RC Office Buildings under Large Earthquake.

-(Part2) Influence of Analysis Model on the Earthquake Response of an Individual Building.

SUGIMOTO Koichi, MORI Masafumi, FUKUWA Nobuo, SHIRASE Yoichi, MIYAKOSHI Jun'ichi and GOTO Morimasa 法を用いて算定する。剛性はインピーダンスの準静的値 (0.1Hz)、減衰定数は連成系1次固有振動数における値を 用いた。上部構造の減衰は3%の瞬間剛性比例型とする。 履歴特性は、モデルBとモデルCには武田モデルを適用 し、モデルC1とモデルC2については、壁架構は原点指 向モデル、フレーム架構には武田モデルを適用する。各 モデルの基礎固定、及び連成系の1次固有周期を表3に 示す。入力地震動は、1995年兵庫県南部地震で観測され た、大阪ガス葺合波の強軸方向の最大速度を120cm/sで基 準化して用いる。

4. 数值解析結果

4.1 各モデルにおける骨格曲線の比較

モデル A~C 間の初期剛性と終局耐力の比を図6に示す。 終局耐力は、層間変形角が 1/75 に達した時点での耐力と 仮定した。モデル B に対するモデル C の比から雑壁の影 響をみると、終局耐力は凡そ 1.1 倍であるのに対し、初期 剛性は1、2階で1.3倍程度、3階で1.6倍程度になってい る。よって、雑壁は終局耐力よりも、初期剛性への寄与 が大きいことが分かる。また、モデル A に対するモデル Bの比から耐震壁の影響を、表2に示す各階の耐震壁の面 積と比較してみると、面積が大きい階ほど初期剛性は高 くなる傾向が見られる。一方、終局耐力比をみると、張 間方向は上記と同様な傾向を示すが、桁行方向は3階の 耐震壁の面積が 1、2 階に比べて多いにも関わらず、終局 耐力比は各階とも 2.4 倍前後と差は見られない。これは、 図2、図3より、張間方向は連層耐震壁が多いが、桁行方 向は下階壁抜け柱が多いため、3 階の耐震壁は、断面積か ら推定するほど耐力を保有していないためと考えられる。

4.2 モデルの違いが建物応答値に与える影響

各モデルの最大層間変形量を方向別に図 7 に示す。最 大層間変形はいずれのケースも1階で発生している。横 軸は基礎固定時の、縦軸は SR モデルの値を示している。 まず、モデル B と C を比較すると、概ねモデル B の方が、 変形量が大きいことが分かる。これは、表 3、及び図 8 に 示す入力地震波のトリパタイトスペクトルから、雑壁の 有無による周期の違いが変形量の差に現れたためと考え られる。また、復元力特性を分離したモデル C1、C2 は、 モデル C と比べて変形量が大きいことが分かる。これは、 壁架構の履歴特性に原点指向モデルを適用することで、 履歴ループが小さくなり、エネルギー吸収効果が少なく なるためと考えられる。また、分離方法を変えたモデル C1 とモデル C2 では、応答値の差は殆んど認められない。

相互作用効果を考慮することにより、張間方向で応答 が低減している。これは、基礎の回転成分が卓越するこ とにより、上部構造の変形が抑えられたためと考えられ る。逆に、桁行方向は相互作用効果による影響は小さい。 5. まとめ

本論では、代表的な建物を1 棟抽出し、耐震壁と雑壁 が建物の剛性・耐力に与える影響を示した。また、雑壁の 考慮の有無や、復元力特性の、壁とフレームへの分離の 有無によって、建物応答値に差が生じることを示した。 さらに、動的相互作用効果を考慮することにより、建物 応答値が基礎固定時と比較して低減する場合があること を示した。ただし、本論で用いた建物のモデルは、建物 の余力や降伏後の耐力低下¹⁾を考慮していないため、今後 それらを含めた検討を実施する予定である。

【参考文献】1)白瀬 他:構造系論文集,NO607,pp.63-71,2006.9



*1 名古屋大学大学院環境学研究科・大学院生

*2 名古屋大学大学院環境学研究科准教授・博士(工学)

*3 名古屋大学大学院環境学研究科教授・工博

*4(株)日建設計 構造設計部門 修士(工学)

*5 清水建設(株) 技術研究所 博士(工学)

*6 中電不動産(株)

*1 Graduate Student, Grad. School of Environmental Studies, Nagoya Univ.

*2 Assoc.Prof., Grad. School of Environmental Studies, Nagoya Univ., Dr.Eng.

*3 Prof., Grad. School of Environmental Studies, Nagoya Univ., Dr.Eng.

*4 Structural Engineering Dept, Nikken Sekkei Ltd., M.Eng.

*5 Institute of Technology, Shimizu Corp., Dr.Eng.

*6 Chuden Real Estate Co., Inc.