論文の内容の要旨

生物材料科学 専 攻 平成 17 年度博士課程 入学 氏 名 廣川 敦士 指導教員名 安藤 直人

論文題目 木造耐力壁の柱脚柱頭接合部における拘束効果

第1章 研究の背景と目的

耐力壁形式の戸建木造住宅の水平力に対する安全性は、一般に壁量を充分に満たすことで確認されるが、平成 12 年の建築基準法等改正により終局耐力と靭性を考慮した耐力壁の評価方法が導入され、耐力壁の柱脚柱頭接合部が先行破壊しないことが前提条件とされている。在来軸組構法では柱脚柱頭接合部の簡易計算法として N 値計算法が一般に用いられているが、ある一定の条件に基づく反曲点高さと耐力壁充足率が仮定された個別解であり、また上階の軸力が下階に直接伝達されるため、出隅柱の引抜力を過剰に安全側に評価することが既往の実験等により明らかとなっている。また、直交壁などの立体架構効果により柱脚柱頭接合部の引抜力が低減されることは知られているが、定性的評価に留まっており、設計式への反映には到っていない。本論文では、耐力壁の柱脚柱頭接合部における直交壁の拘束効果が発現するメカニズムを実験や解析によって明らかにするとともに、上階耐力壁の転倒モーメントによる軸力が境界梁により下階の柱に応力再配分される計算法を提示し、枠組壁工法による水平加力試験により計算法との比較検証を行なう。

第3章 直交壁による端辺拘束を考慮した水平せん断性能の静的非線形解析

本章では、直交壁による加力方向壁線の端辺拘束に着目した。直交壁を有する1層壁線モデルを対象として、壁線模型による水平せん断試験と、有限要素法による静的非線形解析を行なった。

【実験および解析の対象躯体】 実験は表 1 に示した 6 体のうち 3 体について行ない、解析は柱脚の拘束条件で 2 シリーズに分け、合計 10 パターンについて行った。CW シリーズは加力方向壁線の引張力が生じる柱脚柱頭に引張金物を配置したもの、N-CW シリーズは金物の無いものを表す。末尾の-T および-C は直交壁の接続位置を示す。

【壁線模型による水平せん断試験】

- (1) 実験方法 S-P-F材 (40×40mm) と針葉樹合板 (3mm厚)からなる壁線模型 (CW1-T・CW2-T・CW3-T、縮尺 1/3) に対し、一方向繰返し載荷の水平せん断試験を行った。試験体頂部 2ヶ所に羽子板ボルト、脚部 4ヶ所にHD金物を設置し、加力方向壁線の水平変位を測定するとともに、HD金物ボルト軸部に 2 枚の歪ゲージを貼付けて直交壁線脚部の引抜力を測定した。
- (2) 結果と考察 加力方向壁線全体の剛性・最大荷重に 明確な差は見られなかったが、隅角部に直交耐力壁を配置 したCW3-Tでは隅角部の引抜力の軽減が観察された (図1)。 CW3-Tの直交壁脚部の応力状態から、加力方向壁線から 1P離れた柱脚には、加力方向壁線端部の引抜力は 伝達されないことが示唆された (図 2)。

【壁線模型の非線形解析】

(1)解析 表 1 に示した耐力壁線について、接合部を非線形バネ要素として 2 次元モデル化し、有限要素法による材料非線形解析を行なった。

表1 実験および解析の対象躯体

モデル	モデル概略		直交壁		モデル
	C 7 70 100, 101		接続位置	合板配置	2,7,0
CW0			なし		N-CW0
CWI-T		F	引張側	なし	NCWI-T
CW2-T	M	\mathbb{F}	引張側	離してIP	NCW2·T
CW3-T		F	引張側	隣接してIP	NCW3-T
CW3-C	X = X		圧縮側	隣接してIP	NCW3-C
CW4T	XXXX	F	引張側	2P	NCW4T

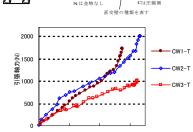


図1 隅角部に生じた引抜力

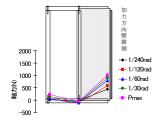


図 2 直交壁脚部の応力状態 (CW-3-T)

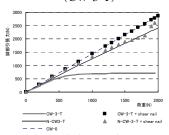


図3 隅角部の脚部引抜力

(2) 結果 柱脚柱頭金物のないN-CWシリーズでは、直交壁が引張側に配置されると剛性・耐力とも増加した。CW0・CW3-T・N-CW3-Tの脚部引抜力と荷重の関係を求め、CW3-T・N-CW3-Tについて直交壁部面材釘のせん断力総和を脚部引抜力に加算したところ、CW0の脚部引抜力とよく一致した(図3)。

(3) 直交壁効果の簡略化 直交壁の端辺拘束効果として、直交壁部面材釘のせん断性能の総和を2分したものを接合バネとして、加力方向壁線単体の柱頭と柱

脚に配置したモデル(直交壁効果モデル 2)と、構造計算指針に基づき 1P離れた脚部金物を合算して柱脚に配置したモデル(構造計算指針モデル)について、脚部鉛直変位を比較した(図 4)。直交壁効果モデル 2 は脚部変位をよく再現しており、直交壁効果は面材釘のせん断性能によって定量し得ることが示唆された。

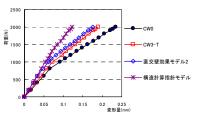


図 4 脚部鉛直変位

第4章 面材張り耐力壁の柱脚柱頭接合部引抜力算定法

本章では、面材張り有開口鉛直構面を対象として、ラーメン置換により柱頭柱 脚接合部応力を求める計算法を2層有開口鉛直構面に適用し、枠組壁工法の実大 水平加力試験で測定した耐力壁接合部軸力と比較した。

【耐力壁接合部軸力の引抜力計算法】 本計算法では、面材張り有開口鉛直構面

頭部
$$N_{AU} = \frac{(1 - B_{ij-1})M_{ij-1}}{L_{ij-1}} - \frac{(1 - B_{ij})M_{ij}}{L_{ij}}$$
 脚部 $N_{AD} = -\frac{B_{ij-1} \cdot M_{ij-1}}{L_{ii-1}} + \frac{B_{ij} \cdot M_{ij}}{L_{ii}}$

$$N_M = \frac{i$$
階より上階の境界梁のモーメントの総和 \cdots (2)

頭部引抜力:
$$N_U=\pm N_{AU}-N_{WU}+\alpha\cdot N_M$$
 脚部引抜力: $N_D=\pm N_{AD}-N_{WD}+\alpha\cdot N_M$ $\left\{\pm$ の符号は、左から加力時が十、右から加力時が一 $\right\}$

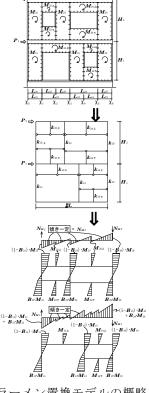


図 5 ラーメン置換モデルの概略

面材壁の剛性が壁量に比例するものとみなせば、各面材壁が許容耐力に相当する せん断力を負担しているとき、上式は壁倍率を用いた式に書き換えられるが、実 際の建物では上下階の壁量充足率の比(余裕率比)を考慮する必要がある。

【枠組壁工法有開口鉛直構面の水平加力試験】

(1) 2層有開口鉛直構面の水平加力試験および単体壁の面内せん断試験 枠組壁工法による実大 2層有開口鉛直構面試験体 3 体(図 6)の水平加力試験、および鉛直構面を構成する単体壁の負担せん断力の推定を目的に単体壁試験体 11 体(図 7)の面内せん断試験を行なった。耐力壁接合部には引抜力測定用金物を用いて、たて枠上下の引抜力を推定した。

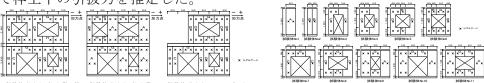


図62層有開口鉛直構面試験体 図7 単体壁試験体

(2) 試験結果 無開口部分の壁量が同じ場合でも、面材の張り方により 1/150rad 時の耐力に差異が見られ、掛け張りタイプ面材のたれ壁・腰壁部分のせん断力負担が大きいことが分かった。いも張りタイプは開口脇のたて枠脚部に引抜力が集中し、掛け張りタイプでは開口脇から1本内側の面材継ぎ目のたて枠に引抜力が分配された。セットバック形状タイプでは、2層目端部の引抜力が1層目のセットバック部分で分配されることが示唆された。

(3) たて枠引抜力の計算値と実験値の比較 各面材壁の 算定用壁倍率および存在応力を用いて各たて枠に生じた 引抜力を算定し、2 層鉛直構面試験体の 1 層目の真のせ ん断変形角が 1/150rad時に測定された引抜力と比較した (図8)。算定にあたっては、鉛直荷重は無視し得るもの とし、算定用壁倍率による引抜力の算定においては各層 の水平せん断力が等しいため余裕率比に代わり存在壁量 比を用いた。 総2階形状については、掛け張りタイプ ・いも張りタイプともに、引張側最外端の引抜力はよく 一致し、最外端から内側 1 本目のたて枠に付加軸力が分 配された状態も再現できており、概ね安全側の評価を得 られることが確認できた。セットバック形状のNo2-3 に ついては、存在応力による算定値は実験結果と概ね一致 するか、安全側の評価が得られた。また、本計算法では、 従来の計算法では評価できなかった掛け張りタイプの開 口壁についても適用可能であることが示された。

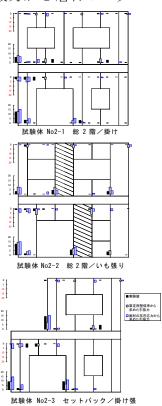


図8 実験結果と計算値の比較

(論文)廣川敦士,稲山正弘,村上雅英,小松弘昭,川上修,河合直人:面材張り耐力 壁接合部の引抜力計算法に関する研究 引抜力算定式の提案と枠組壁工法 2 層鉛直構面 による実験的検証、日本建築学会構造系論文集、2009年 11月 第74巻 第645号