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。

(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)。

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
		接続位置	合板配置	2770
CW0	XX	なし		N-CW0
CWI-T		引張側	なし	NCWI-T
CW2-T	X X X	引張側	離して IP	NCW2-T
CW3-T	X X X	引張側	隣接してIP	NCW3-T
CW3-C		 圧縮側	隣接してIP	NCW3-C
CW4 T	XXX X	引張側	2P	NCW4T



図3 隅角部の脚部引抜力

(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。



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

を、面材単位の壁柱として開口部のたれ壁・腰壁も含めてラー メン置換し、上下階間の境界梁が上下階の面材壁柱から入力さ れたモーメントを下階の各耐力壁接合部に再配分することとし ているが、境界梁を平面保持仮定となる剛体とは見なさず、境 界梁の鉛直方向反力は鉛直構面両端の壁柱に集中して働くもの とし、境界梁のせん断力分布は一定と仮定している(図 5)。 柱脚柱頭接合部の引抜力は、面材壁の負担モーメントによる軸 力 NA、鉛直荷重による軸力 NW、および境界梁の転倒モーメン トによる付加軸力に分配比αを乗じたα NMの加算で得られる。

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 $N_{AD} = -\frac{B_{ij-1} \cdot M_{ij-1}}{L_{ij-1}} + \frac{B_{ij} \cdot M_{ij}}{L_{ij}}$ $N_M = \frac{i \text{ Bi} \downarrow \downarrow \text{ Bi} \text{ Dights} \Re (2)}{\Sigma L_i} \cdots (2)$ 頭部引抜力: $N_U = \pm N_{AU} - N_{WU} + \alpha \cdot N_M$ 脚部引抜力: $N_D = \pm N_{AD} - N_{WD} + \alpha \cdot N_M$ $\{\pm \text{ O}$ 符号は、左から加力時が+、右から加力時が-} $\}$



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。



(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