直交梁の断面を変数とする RCS 接合部の構造性能に関する研究 その2 実験結果

213-095 中村 亘

1. はじめに

本報告は前報(その1)に引き続き,直交梁断面を変数と する RCS 接合部の構造性状に関する実験結果について述 べる。

2. 実験結果とその考察

2.1 ひび割れ状況および破壊経過

図-1 に R=30/1000rad 時のひび割れ状況を, 写真-1 に R=40/1000rad 時のひび割れ状況を示す。

直交梁のない試験体 No.V0 は, R=5/1000rad の加力サイ クルで接合部にせん断ひび割れが発生した。また, 柱側 面では加力梁のフランジ位置に曲げひび割れが発生し, 上下面に軽微な圧壊が見られた。その後, R=-30/1000rad の一回目に圧壊していた梁フランジの上下のコンクリー トが剥離した。最終的に柱梁接合部が支圧破壊した。

直交梁ウェブのある試験体 No.V1, 直交梁のある試験体 No.V2, 試験体 No.V3 は R=5/1000rad の加力サイクルで直 交梁ウェブおよびフランジのそれぞれの上下面から斜めひ び割れが発生した。R=10/1000 rad の加力サイクルで接合部 にせん断ひび割れが発生した。変形角が大きくなると支圧 によるひび割れが顕著になり,加力梁とコンクリートの間 に隙間ができた。試験体 No.V1 と比べると,直交フランジ がついた試験体 No.V2, 試験体 No.V3 は, R=40/1000 rad の サイクルで接合部のコンクリートの剥落が顕著となった。 全試験体において最終的に柱接合部がせん断破壊した。

2.2. 荷重-変位関係

図-2 に荷重-変位曲線を示す。縦軸は柱せん断力 Q_c(kN) を, 横軸は層間変形角 R(1/1000rad) を示す。



すべての試験体で R=20/1000rad 時に最大耐力に達 した。正加力時の最大耐力は, No.V0 が 169.3kN, No.V1 が 179.9kN, No.V2 が 195.8kN, No.V3 が 211.6kN であり, 負加力時の最大耐力は, No.V0 が-170.6kN,



図-2 荷重-変位曲線



No.V0(直交梁無し)





No.V3 (フランジ100mm)

写真-1 ひび割れ状況 (R=40/1000rad)



図-3 荷重変位曲線と包絡線の比較









図-4 直交梁フランジのひずみ

No.V1 が-167.3kN, No.V2 が-192.3kN, No.V3 が-191.8kN であった。

直交梁のない試験体 No.V0 と比較すると直交ウェブ,直 交フランジがついた方が,最大耐力が大きくなった。試験 体 No.V2 と試験体 No.V3 を比較すると直交フランジの幅が 大きい方が最大耐力は大きくなった。

また, 直交梁のない No.VO 試験体の荷重-変位曲線はス リップ性状が顕著であったが, 直交ウェブのみが取りつ いた V1 試験体では改善されている。

図-3 に試験体 No.V0 の荷重-変位曲線と各試験体の包絡 線を比較したグラフを示す。最大耐力後,耐力低下が最も 小さかったのは No.V0 となった。試験体 No.V0 と直交梁の ウェブがついた試験体 No.V1 では,R=10/1000 rad までは, 剛性に大きな差はなかったが,直交梁にフランジがつくこ とにより剛性の増大が見られた。

2.3 ひずみ状況

図-4 に試験体 No.V3 の直交梁フランジの直交梁材軸方 向のひずみ状況を示す。縦軸は柱せん断力 Qc[kN], 横軸 はひずみ[1000µ]を示す。図中のラインは降伏ひずみのラ インである。図よりフランジの根元は,最大耐力時にはね じりによって引張降伏ひずみに達していたことがわかっ た。

3. まとめ

本研究から以下の知見が得られた。

- 1) 直交梁のないNo.V0試験体と比較すると, 直交梁にウェ ブのみを取り付けたNo.V1試験体の最大耐力は増大した。
- 2) 直交梁のフランジ幅が違う試験体を比較すると,フランジ幅の大きい試験体の方が最大耐力は増大した。
- 3) 直交梁をウェブのみとすると剛性はさほど変わらないが、直交梁フランジをつけると剛性が大きくなる傾向が見られ、フランジ幅が大きい方が剛性も大きくなった。

(宮内研究室)