

図-2に試験体形状を示す。試験体形状は断面寸法および配筋を実大とした高さ 450mm×幅 1,000mm、長さ 4,000mm である。加力はいずれも $a/h=3.0$ の 2 点载荷による正負交番の曲げ実験とし、载荷を行った。加力点位置は、部材接合面の性状を確認するため 2 つの鉄筋継手の近傍とした。

ひび割れ発生の最終状況を図-3に示す。一体型 (B1) は曲げひび割れが分散して発生するのに対して、接合部を有する分割型 (B3) は接合部の目開きに変形が集中し、部材に発生するひび割れ本数が少ない。B2 も B3 と同様の傾向であった。曲げモーメントと変形角の包絡線を図-4に示す。B2、B3 の初期剛性は B1 と比較して約 60% 程度であった。また、接合鉄筋の鋼種の異なる B2 (SD295) と B3 (SD390) の初期剛性はほぼ同等であった。分割型の降伏耐力は接合面にひび割れが集中し一体型 (B1) よりやや低かった。分割型は、鉄筋継手が土木学会「鉄筋継手評価指針」の A 級継手に相当する継手であるが、接合部に対して比較的過酷な条件で载荷実験を実施したため、部材角 $R=3/100\text{rad.}$ で接合鉄筋の抜け出しが発生し最大耐力となった。

実験結果と併せて解析結果を図-6に示す。解析はファイバー法により実施した。鉄筋モデルは、図-5に示すような 2 種類の鉄筋継手を挟む位置を測定検長とした単体引張試験結果を近似した。コンクリートの材料モデルは、圧縮側を圧縮試験結果に基づく Tri-Linear 近似とし、引張強度を一体型では圧縮強度の約 1/10、分割型ではゼロとした。一体型は初期剛性、降伏後の挙動ともによく一致している。分割型 B3 は鉄筋の抜け出しを考慮した鉄筋モデルを使用することによって正側の変形性状、降伏耐力、最大耐力ともほぼ一致している。負側は降伏耐力がよく一致しているが、降伏後の最大耐力、最大時の変形能力は実験値が低い値となっている。これは負側の鉄筋が 1 本であるのに対し、正側は 3 本であるため、繰返し加力時の継手部残留変位が戻り切らず、負側の継手がより大きな引抜き変位を受けたものと考えられる。B2 も B3 と同様な傾向を示した。

4. おわりに

本実験の結果、B2 と B3 は剛性にはほとんど差がなく接合鉄筋の鋼種変更が可能であること、継手単体の引張試験結果をモデル化した解析により、プレキャスト部材接合部の変形挙動を評価できることがわかった。

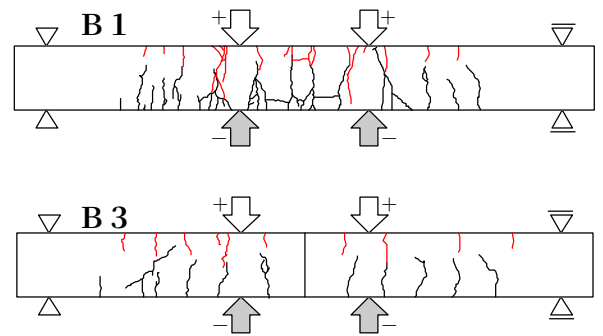


図-3 ひび割れ発生状況

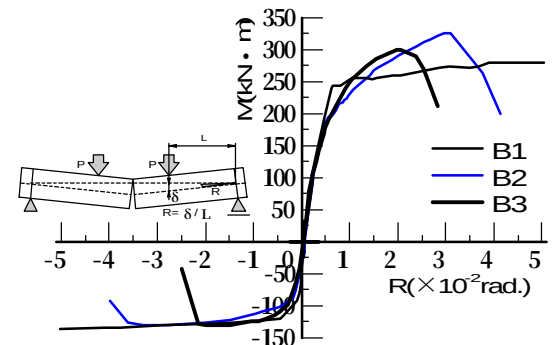


図-4 包絡線

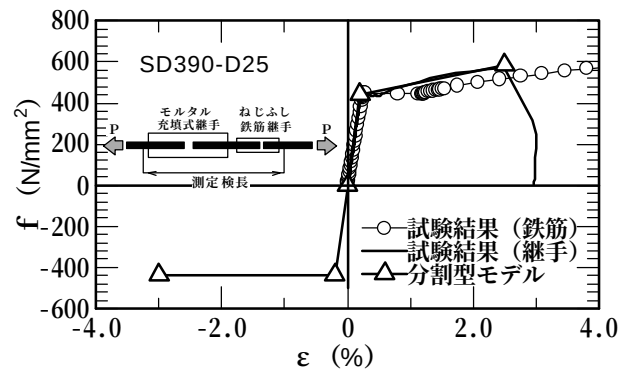


図-5 鉄筋のモデル

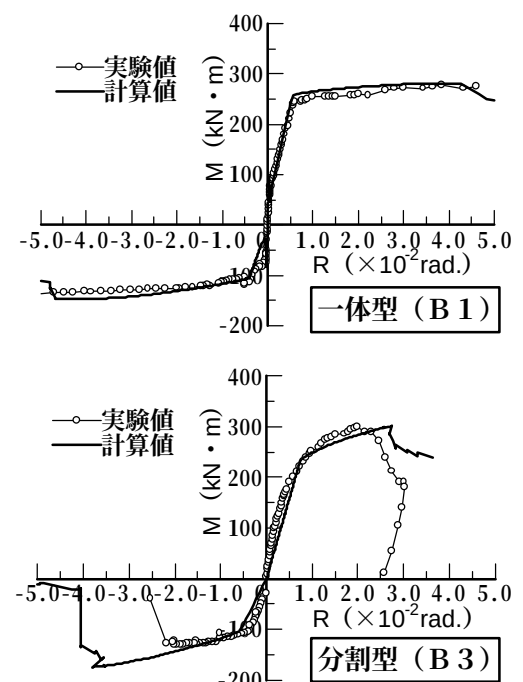


図-6 解析結果