# ステンレス鉄筋使用埋設型枠の耐荷性能に関する基礎的研究

日本コンクリート技術㈱ 正会員 〇篠田 佳男

早稲田大学 フェロー 清宮 理

日本コンクリート技術(株) 正会員 河野 一徳

日本コンクリート技術㈱ 正会員 佃 有射

### 1. はじめに

プレキャスト埋設型枠は、コンクリート構造物の耐久性の向上や施工の合理化などの観点から、各種の高耐久性埋設型枠が実用化されている<sup>1)</sup>. これら埋設型枠はかぶりの一部に考慮して使用されることもあるが、引張力を負担する構造となっていない.

一方、耐食性に優れた性能を発揮するステンレス 鉄筋が 2008 年に JIS 化、また土木学会から設計施工 指針(案)<sup>2)</sup>が刊行されている.このステンレス鉄筋は、 腐食性環境でも最小かぶりで使用することができ、 部材の大幅な軽量化を可能とした.

筆者らは、このようなステンレス鉄筋に着目し、埋設型枠へ適用した新たな埋設型枠(以下、SUS 埋設型枠と称す)の開発を進めている。SUS 埋設型枠は、部材を鉄筋コンクリート部材として設計ができ、かつ型枠間の引張力を重ね継手により負担することができる。そのために、新設構造物のみでなく、既設構造物の耐震補強など多くの構造物に幅広く活用することが期待できる。

### 2. 実験概要

実験は、SUS 鉄筋埋設型枠の耐荷性能を把握する ためのパネル試験と、埋設型枠間における引張力の 負担を期待した梁試験とした.

図-1 は、パネル試験の概要を示したものである. 試験体は、厚さ 24mm、長さ 400mm に対して幅を100mm、125mm および 150mm の 3 水準に変化させた.この試験体の中に D5 のステンレス鉄筋を断面中央部に配置し、軸方向鉄筋のかぶりを 7mm とした. 試験は、等モーメント区間 100mm の 3 等分点載荷とした. 埋設型枠は水セメント比 30%の早強ポルトランドセメントを使用したモルタル製で、試験材齢時の圧縮強度は 87.9N/mm²であった.

梁試験は,表-1 に示すように,基準試験体 BS と

SUS 埋設型枠に添え筋を配置した B-SUSD5 および B-SUSD6 の 3 体の試験体を使用した. 添え筋は長さ 300mm 一定とした. 基準試験体 BS の形状寸法は, 断面が 125mm×200mm で長さ 1,800mm とした. また, 厚さ 30mm の SUS 埋設型枠の設置は, 図-1 に示すように, BS 下面に中央 2 分割に設置し, その上部に添え筋を配置した. 載荷は, せん断スパン 600mmで等モーメント区間 300mm の 2 点集中載荷とした. コンクリートは, 骨材の最大寸法が 20mmで, 圧縮強度 34.1N/mm²のものを使用した. また, 実験には表-2 に示す機械的性質の鉄筋を使用した.

表-1 梁試験体一覧

試験体	試験体仕様
BS	断面 125mm×200mm の RC 梁基準試験体
B-SUSD5	BS 下面に SUS 埋設型枠+添え筋(D5)長さ 300mm
B-SUSD6	BS 下面に SUS 埋設型枠+添え筋(D6)長さ 300mm

表-2 使用鉄筋の機械的性質

鉄筋の種類		降伏強度(N/mm²)	引張強度(N/mm²)
SUS304-SD	D5	455	706
	D6	376	654
異形棒鋼	D13	379	468

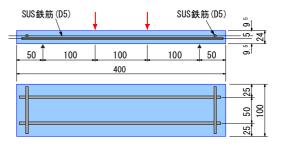


図-1 パネル試験の概要

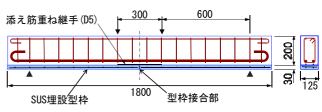


図-2 梁試験概要(B-SUSD5)

キーワード ステンレス鉄筋,埋設型枠,耐震補強

連絡先 〒130-0026 東京都墨田区両国 4-38-1 日本コンクリート技術(株) TEL03-5669-6651

表-3 パネル試験結果

試験体	ひび割れ発生		終局荷	重(kN)			
幅(w)	荷重(kN)	応力(N/mm²)	実測値	計算値			
W=100mm	0.88	4.56	5.80	5.21			
W=125mm	1.20	4.99	5.51	5.32			
W=150mm	1.36	4.71	6.24	5.40			

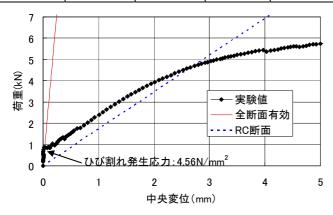


図-3 荷重と中央変位関係(パネル試験)

### 3. 試験結果および検討

### 3.1 パネル試験

表-3 に断面の幅を変化させた 3 体のパネルの試験 結果を示す. ひび割れ発生強度は 4.56~4.71N/mm<sup>2</sup> であった. また,終局荷重は5.51~6.24kNで,計算 値との比が 1.04~1.16 と比較的良い一致を示してい る. ここで、計算値は曲げモーメントに対する断面 耐力を等価応力ブロック 3)を用いて算定した. 次に, 幅 100mm のパネル試験体での荷重とパネル中央変 位の関係を、全断面有効と RC 断面の計算値をあわ せて図-3 に示す. 荷重 0.88kN(引張応力 4.56N/mm<sup>2</sup>) で曲げひび割れが発生し、その後は剛性を低下させ ながら荷重を増す変形性能に優れた挙動を示してい る. ひび割れ発生までは全断面有効の計算値と一致 し、その後は RC 断面の計算値に向かって変形を大 きくしている. これら耐力および変形性能から, 鉄 筋コンクリートとしての構造性能が確認された. 厚 さが 24mm と薄肉のモルタル製パネルでも、内部に 鉄筋を配置することで鉄筋コンクリートと同様な構 造性能が期待できることが明らかとなった.

## 3.2 梁試験

梁試験の結果を表-4 に示す. ひび割れ発生荷重は  $10.2\sim15.0$ kN で、引張縁の応力度が  $2.77\sim4.0$ 8N/mm<sup>2</sup> であった. また、終局荷重は SUS 埋設型枠を設置した試験体が大きく、特に D6 の添え筋使用の場合が BS に比べて 1.2 倍以上となっている. さらに、実測

表-4 梁試験結果

試験体	ひび割れ発生		終局荷	重(kN)
	荷重(kN)	応力(N/mm²)	実測値	計算值
BS	10.3	3.69	62.9	60.9
B-SUSD5	10.2	2.77	70.3	69.4
B-SUSD6	15.0	4.08	75.9	73.1

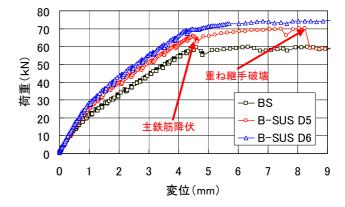


図-4 荷重と中央変位関係(梁試験)

値と計算値の良い一致が認められる。図-4 は荷重と中央部の変位の関係を示したものである。SUS 埋設型枠が耐荷性能向上に寄与し、2 試験体ともに主鉄筋の降伏以降の挙動が確認されている。なお、鉄筋が降伏し変形が増すと、継手部の付着応力が増大し重ね継手破壊が生じる。今回の実験は添え筋の長さが300mmで重ね継手長が150mmと30 $\phi$ 以下であったが、重ね継手破壊が主鉄筋降伏変位 $\delta_y$ の2倍以上を記録した。これは継手部に横方向鉄筋の配置などの補強を実施することで、十分な耐荷力が確保できることを意味する。なお、SUS 埋設型枠は、重ね継手破壊を生じるまで梁部材との一体化も確認された。

## 4. まとめ

SUS 埋設型枠の耐荷性能実験から、薄肉のモルタルパネルは鉄筋コンクリート方式で設計できることが明らかとなった。また、SUS 埋設型枠は重ね継手により引張力の負担が確認されており、構造部材への適用など新たな埋設型枠の適用が期待できる。

#### 参考文献

- 1) (財) 土木研究センター: 土木系材料技術・公募型 技術審査証明報告書(公技審証第 0504 号, 0505 号, 0506 号, 0507 号), 1994 年
- 2) 土木学会: ステンレス鉄筋を用いるコンクリート 構造物の設計施工指針(案), 2008 年
- 3) 土木学会: 2007 年制定コンクリート標準示方書【設計編】, pp.128-129