



kgf/cm<sup>2</sup>のものを用いた。

### 3. 実験結果

#### 3.1 曲げモーメント-たわみ関係

図-5は、各供試体の接合部中央での曲げモーメント（縦軸）と接合部中央の鉛直たわみ量（横軸）の関係を示したものである。この鉛直たわみ量は支点沈下量を考慮した値である。この図よりTYPE-1はTYPE-2に比べ耐荷力で約1.2倍の値を有しており、頭付きスタッドを入れ違いに配置したことが耐荷力の向上につながったと思われる。この耐荷力の向上に関しては、引張側の長い方の頭付きスタッドが鉄筋のように機能すると考え、等価応力ブロック法<sup>3)</sup>によって耐荷力を計算すると理論値15.9tfmとなり実験値とほぼ一致する。また、TYPE-3もTYPE-2に比べ最大曲げモーメントが大きくなっていることが分かる。

#### 3.2 供試体のたわみ分布

図-6は供試体の軸方向のたわみ分布を示す。このたわみは支点沈下量を考慮している。図のように5、10tfm時のTYPE-1およびTYPE-2でたわみの大きな差はみられない。よって、頭付きスタッドを入れ違いに配置することによって剛性の面で大きな変化は現れないと考えられる。また、図に10tfm時の理論値を示したが、いずれの供試体においても理論値は実験値よりも小さい値を示している。これは、RC部とエンドプレートの隙間（不連続角）の影響と考えられる。

#### 3.3 ひびわれ破壊性状

図-7はTYPE-1およびTYPE-2の破壊実験終了後のRC接合部下面のひびわれ図である。この図からTYPE-1のひびわれは接合部下面全体に分散している。TYPE-2は大きなひびわれが一本入っているだけで、この違いからTYPE-1はTYPE-2に比べエネルギー吸収性能に優れると考えられる。

### 4. まとめ 実験により以下のことが分かった。

- 1) RC接合部内のスタッドを入れ違いに配置することにより、RC接合部の耐荷力、エネルギー吸収性能を向上させることが可能であると考えられる。しかし、剛性に関する明確な変化は認められなかった。
- 2) RC接合部の上面に集中載荷することによって接合部の強度が高められる。

#### (参考文献)

- 1) 財団法人 日本建築防災協会：既存鉄筋コンクリート造建造物の耐震改修設計指針同解説, 1990
- 2) 山本泰稔 他：既存鉄筋コンクリート建造物の鉄骨補強法におけるモルタル接合部の実験, 第6回コンクリート工学年次講演会論文集, 1984
- 3) 岡田清 他：鉄筋コンクリート工学, 鹿島出版会, 1993, 3, 20

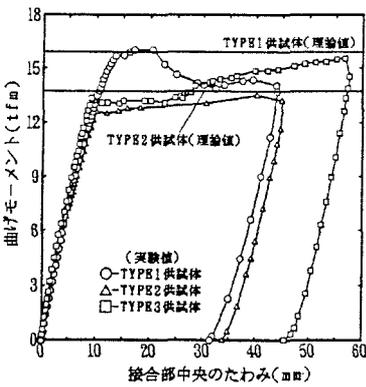


図-5 曲げモーメント-たわみ関係

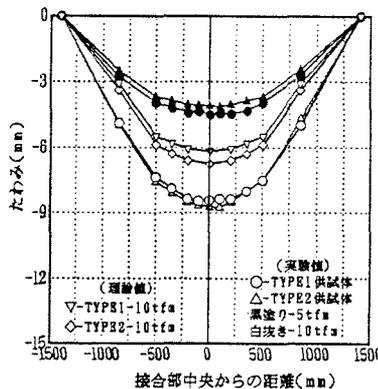


図-6 たわみ分布図

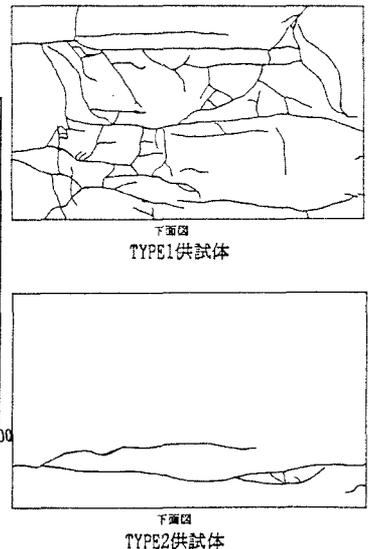


図-7 ひびわれ図