

日大理工 正員 北田 勇輔
" 工〇正員 原 忠勝

1. まえがき

鉄筋コンクリート梁の破壊機構に関する研究には斜めひびわれ発生後の応力機構を想定してモルタル置き換える事に依りて解明がなされたものが、これら破壊機構をもつ初期的に論ずる為には假想現象に似合う理論と実験的な検討を得た事にのみとして、本報告は於てひびわれ発生順序に基づき鉛直ひびわれを主因的役割に保った梁について、比較的低鉄筋の梁の応力の第一分配から斜めひびわれへの転移について鉛直方向の性状を Kani 氏の推論¹⁾に基づき検討を行つたものである。

2. 実験概要

2-1 使用材料：骨材については表-1 に示す通りで、セメントは住友製電気セメント Gc=3.11 を用い、コンクリートの配合設計は粗骨材の最大寸法 25mm、スラブ厚 10±1cm とした。梁は型枠としてメタル・フォームを使用し、内柱付試体と共に打込み、約 3 日目に脱型し、実験室内にて空気養生した。引張鉄筋として SR24 ($E_s = 2.114 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$) $\phi 22$, ($E_s = 2.164 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$) $\phi 25$ を用い、又、鉛直ひびわれを作らべる厚さ 3mm の端部板を使用した。

2-2 実験方法：本実験に用いた供試体は図-1 に示す如くで、 $20 \times 15 \times 150 \text{ cm}$ の腹鉄筋のみ、単鉄筋長方形梁で対称 2 点荷重載荷とした。

表-1 使用材料

材質	比重	単位重量 (kg/m ³)	粗粒率	吸水率(%)	洗い試験(%)
粗骨材(会津大川産)	2.573	1584	7.00	2.43	—
細骨材(阿武隈川産)	2.572	1591	27.6	27.0	2.11

条件としてコンクリート強度 4 種、

$a/d = 3$ 種、引張鉄筋比 2 種、鉛直ひびわれの深さ $s = 5, 7, 10 \text{ cm}$ の 3 種

、他鉛直ひびわれを持つならへ梁を含めて、これら諸条件を組合せた

計 52 梁について試験を行つた。

測定方法は各荷重時に於て、主筋

のひずみ変化を調べる為に鉛直ひ

びわれ断面の鉄筋ゲージを、鉛直

ひびわれ頭部の縦方向のひずみ変

化を調べる為にコンクリートゲー

ジをそれぞれ貼付した。又、鉛直

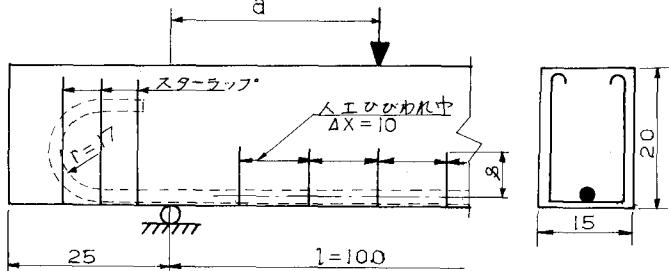
ひびわれ断面での梁下端の変位を $1/100 \text{ mm}$ ダイヤルゲージの値で測定を行つた。

3. 実験結果と考察

3-1 鉛直ひびわれ断面での各荷重時に於ける変位

図-2 に示す如く、せん断スパンで斜めひびわれが発生したものについては載荷初期よりスパン中央の方へ引張られるような傾向を示していく、これが斜めひびわれ発生の要因となるものと思われる。

Fig-1 供試体の寸法及び載荷方法
(単位: cm)



3-2 斜ひびわれ及び主筋のひずみ性状について
 図-3 の $a/d = 2.0$, $P_c = 1.74\%$ の梁について示せ
 るモーメント-ディーンで破壊した梁の主筋のひ
 ずみは支点からの距離について増加していきが
 、せん断スパン内で破壊した梁については斜め
 ひびわれへ転移してからは破壊ひびわれ断面を
 頂点として減少している結果が見受けられ、シ
 ノ点の平衡状態を転移荷重推定の資料とした。
 3-3 参考

以上、鉛直ひびわれが発生した R.C. 梁を人為的
 に作り検討を行った試験であるが、鉛直ひびわれ
 が発生した梁は Kani 氏の推論¹⁾ に示された如く

鉛直ひびわれ箇所のコンクリート

は梁圧縮部にアンカーラ付した片
 梁としての機能を有すると言
 う事が出来、これが斜めひびわ
 れ発生の要因の一つをなすもの
 と思われる。図-2, 片橋梁と
 しての拘束モーメント M_{ct} は、

$$M_{ct} = \Delta T \cdot s^{1/2}$$

$$= b \int_0^{n^0} (G_t^0 x - G_c^0) dx + b \int_0^{(n^0-n)} G_c^0 x dx$$

$$= \frac{b n^0}{E_u^2} (G_t + G_c)$$

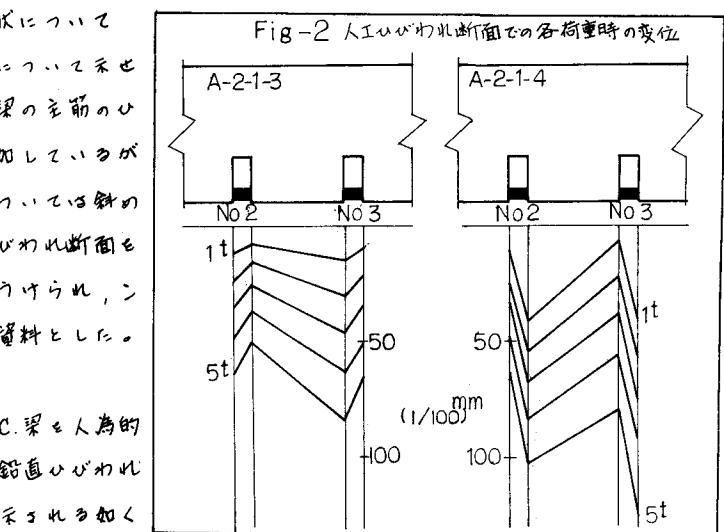
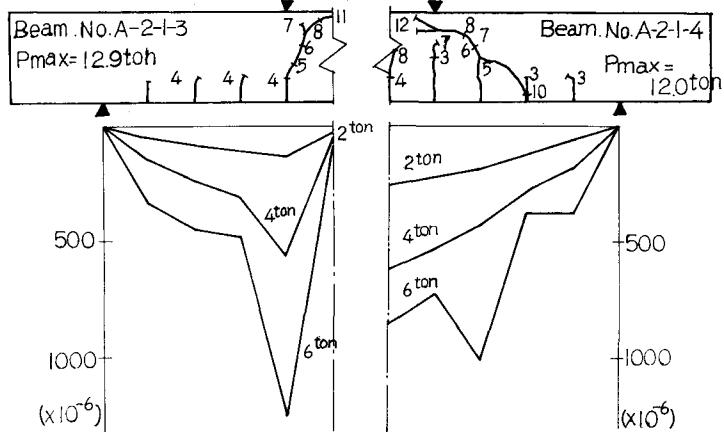


Fig-3 ひびわれ及び主筋ひずみ図



$\Rightarrow z^0, n^0 = R^0 x^0$, 円柱供試体引張強

度 G_{ct} を考慮して、

$$\frac{M_{ct}}{b^2 x^2} = R^0 \pi^2 G_{ct} \quad \dots \dots (1)$$

となる。これより、斜めひびわれ転
 移断面における式 1 の結果を用いて
 、主筋ひずみを求めたものが示せば
 図-4 に示す如くである。図に示す如く
 鉛直ひびわれが発生してから斜めひびわれの転移断面では本実験に於ける a/d , P_c の諸量とは無関
 係で、コンクリートの引張強度は σ_{ct} 表はされる。今後は $P_c = 3.0\%$ 程度の梁について実験を加え
 ていく予定である。

1) G.N.J.Kani : The Riddle of Shear Failure and Its Solution, Jour. of A.C.I. 1966, 他

Fig-4 $\frac{M_{ct}}{b^2 x^2} - \sigma_{ct}$

