

鉛直ひびわれを持つ鉄筋コンクリート梁の破壊実験—第2報—

日本大学工学部 正員 原 忠勝
○学生員 大塚 千義

1. まえがき

鉄筋コンクリート梁の破壊機構をより効果的に論ずる為には破壊現象に似合う理論的検討として、応力の第一分配が行われたR.C.梁を人為的に作り検討¹⁾を行ってきた。そこで今回は鉛直ひびわれの深さ s を5, 7cm, コンクリート設計圧縮強度180, 200kg/cm²について実験を行った。以下はその報告である。

2. 実験概要

2-1 実験方法；本実験に用いた供試体は、 $20 \times 15 \times 150$ cmのせん断補強筋のない単鉄筋長方形梁で、対称2点荷重載荷とした。条件として、コンクリート強度 $C_{cv} = 180, 200$ kg/cm², $a/d = 1.5, 2.0$, 及び引張鉄筋比 $P_e = A_s/bd = 1.34, 1.74\%$ 、人工鉛直ひびわれの深さ $s = 5.0, 7.0$ cmとし、これら諸条件を組合せた計32本（人工ひびわれを持たない梁も含め40本）の梁について試験を行った。測定方法は鉄筋応力の増加を調べる為に人工ひびわれ断面に鉄筋ゲージ（サ和製）又、テース・エカーネルの局部的変化を調べる為にテースの引張側と圧縮側に又、ひびわれ断面に於ける梁圧縮域の応力状態を調べる為にコンクリート・ゲージを貼付した。又、 $1/100$ mm ダイヤル・ゲージに依て人工ひびわれ断面への変位を測定した。

2-2 使用材料；骨材は表-1に示す通りで、セメントは早強ポルトランド比量=3.11を用いた。粗骨材の最大寸法を25mm, B級スランプ⁰

$SL = 10 \pm 1$ cmとした。又、引張鉄筋としてSR24規格 $\phi 22, \phi 25$ を用い $t_e = 0$ 。

表-1 骨材の諸性質

骨材	試験項目	比重	单位重量 (kg/m ³)	粗粒率	吸水率 (%)	混入試験 (%)
粗骨材（大川産）	2.523	1584	7.00	2.43	—	—
細骨材（阿武隈川産）	2.572	1591	2.76	2.70	2.11	—

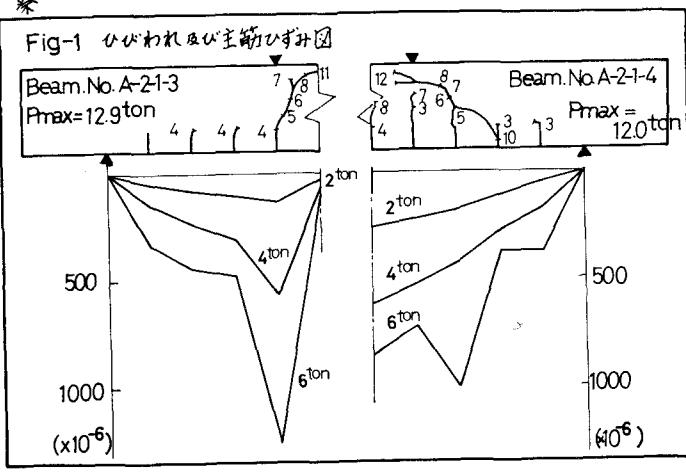
3. 実験結果及び考察

3-1 各荷重時に於けるひびわれ

及び主筋のひずみ性状について

$$Fig-1 = a/d = 2.0, P_e = 1.74\%$$

の梁について示す。この様にモーメント・ゲージで破壊した梁の主筋のひずみ性状は各荷重を増加していくが、せん断スパン内で破壊した梁は破壊ひびわれを頂点として斜めひびわれへ転移して後より減少している。この現象より転移荷重推定の資料



とした。

3-3 人工ひびわれ断面での各荷重時に於ける手
1-1の変化について (Fig-2 参照)

図に示される如くせん断スパンで破壊したも
のは就いては載荷初期よりスパン中央の方へ引
張られていて、これが斜めひびわれの発生の要
因となる、いふものと思われる。又、これは
 $a/d=1.5$ においても同様である。

4. 破 壊 時

以上、鉛直ひびわれが発生した R.C. 梁を人為的
的に作り検討を行つた試みだが、鉛直ひびわ
れの発生した R.C. 梁は鉛直ひびわれ間のコンクリ
ートが片持梁(梁底縦部にアンカーライン)として曲げモーメントの大きさ方に引張られ、ティ
アス極限引張りひびきと同時に破壊する。この場合、ティアスの拘束モーメントはティアス引張側のみ
2, 3) ではよく圧縮側も考慮すべきで、次式に示す如くである。

$$M_{ct} = b \int_{0}^{m^*} \sigma_c^* x \cdot dx + b \int_{0}^{(m-m^*)} \sigma_c^* x \cdot dx = b \cdot A x^2 \left(\frac{K^2}{E_{cu}} \cdot G_t + \frac{(1-K^2)}{E_c^*} \cdot G_c \right) = \frac{b K^2}{E_{cu}} (G_t + G_c)$$

ここで、 $E_c^* = (1-K^2/K)^x$
とおき、円柱性
試験引張強度 σ_{ct} を考慮

$$\frac{M_{ct}}{b \cdot x^2} = K^2 \sigma_c^* \sigma_{ct}$$

(1)

となる。これより、コ
ンクリート・ティアスの
中立軸: $x^* = K^2 d/2$ として、

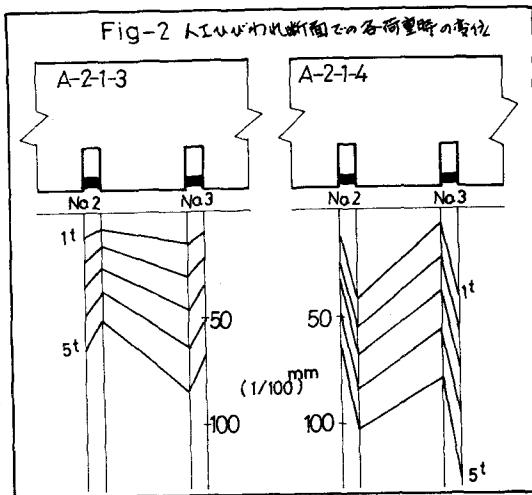
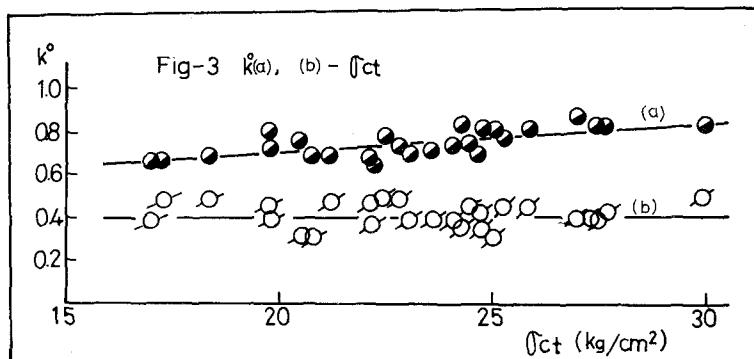


Fig-3 $K^2(a), (b) - \sigma_{ct}$



K^2 及び σ_{ct} の結果を示せば Fig-3 のようになる。又、比較的低強度で引張り、載荷量が多く
なると引張強度の増加を来たし曲げ破壊が現れられる。今假定 $P_c = 3.0$ 程度の梁に就いて実験を加えて
いく予定である。最後に本研究の遂行に当り日本大学理工学部北田勇輔先生に対して、又、本年度コ
ンクリート構造研究所池田、印南、金沢、川村、小林(学)、小林(成)、後藤、高橋、鶴原、三橋、森田君
らに本文をお借りして厚く御礼申し上げます。

参 考 文 献

- 1) 原 忠勝; 鉄筋コンクリート梁の破壊機構についての考察, 土木学会東北支部技術研究発表会 5.45年度
- 2) G. N. T. Kani: The Riddle of Shear Failure and its Solution, Jour. of A.C.I. 1966, 他
- 3) 原、柳沼; 鉛直ひびわれを除く鉄筋コンクリート梁の破壊実験, 土木学会東北支部 5.45年度