

宮崎大学工学部 正員 ○中沢 隆雄
 " " 順崎 滉弘

1. えりかき

最近、コンクリート構造分野において、終局強度設計法ある以下、限界状態設計法の合理性、経済性が認識されはじめ、これらの設計法の理論的体系化と、その実用化が強く望まれるようになってきた。

著者らは、これまで、これらの設計法に有用な基礎資料をえたため、新增曲げを受けた長方形断面の単筋筋简单純桁を対象にして、曲げひずみが発生から最終崩壊に至るまでの曲げ剛性の低下、応力および変形を追跡し、塑性はり理論を説明し、実際に桁の破壊実験を併せて行う中で、理論解の妥当性を検証してきた。ところで、実際の鉄筋コンクリート部材においては、長方形断面のみならず、T形断面などもよく使用されていたため、本研究では、単筋筋T形断面の単純桁を対象に、塑性はり理論の適用性について、検討を加えるものとする。なおここでは、断面寸法および鉄筋比は一定とし、せん断アーム比 a/d (a :せん断アーム長、 d :桁の有効高さ) が、桁の破壊性状に及ぼす影響について調べている。

2. 解析結果

解析手法については、著者らの論文に、より詳細が記載されていなかったため、ここでは省略する。本研究で対象とした単筋筋T形断面の単純桁の形状寸法を、図-1および表-1に示す。なお、鉄筋は、異形鉄筋J22を2本使用した場合を想定している。また、鉄筋比は $\rho = 1.15\%$ となる。

解析に当っては、桁をスパン方向に、ほぼ桁高の $1/2$ になるように各等分割し、各断面において、ひずみが発生するものと看えた。桁のたわみを求めるに際し、各断面の曲率から算定したが、ひずみ断面間の中間断面では、全断面有効として、曲率を考えていく。また、鉄筋とコンクリートの応力-ひずみ関係を、解析に用いやすいように、図-2に示すように Bi-linear 形に理想化していく。それぞれの材料の特性値は、表-3に示す数値を用いていく。

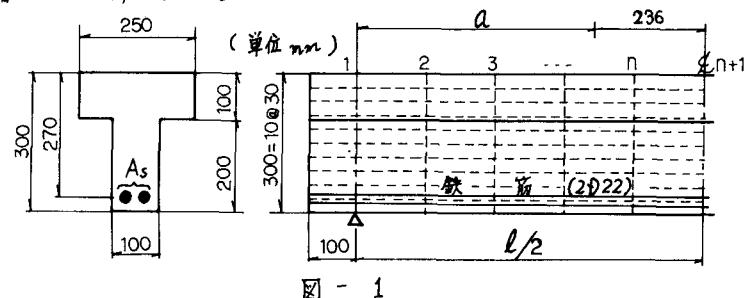


図-1

表-1

	a/d (a :せん断アーム長, d :桁の有効高さ)						
	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	4.0
a (mm)	270	405	540	675	810	945	1080
スパン L (mm)	1012	1282	1552	1822	2092	2362	2632
スパン分割数 n	4	4	5	6	8	8	10

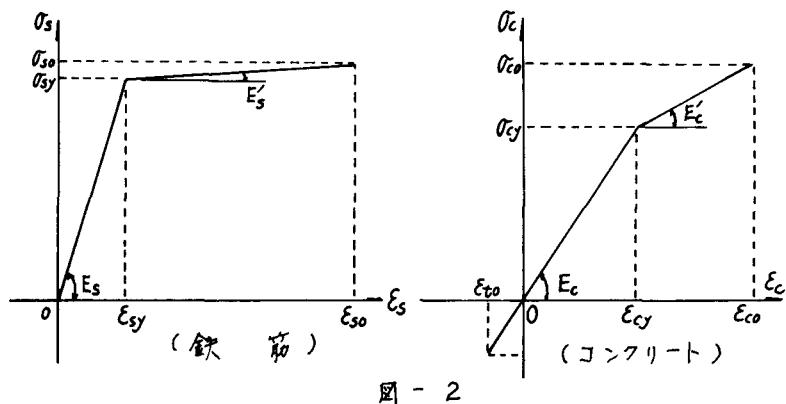


図-2

表 - 2

E_c (kg/cm^2)	1.0×10^5
E'_c (kg/cm^2)	3.33×10^4
σ_{co} (kg/cm^2)	-200
σ_{cy} (kg/cm^2)	-150
σ_{to} (kg/cm^2)	15
E_{co} ($\times 10^{-6}$)	3000
E_{cy} ($\times 10^{-6}$)	-1500
E_{to} ($\times 10^{-6}$)	150
E_s (kg/cm^2)	2.1×10^6
E'_s (kg/cm^2)	1.75×10^4
σ_{so} (kg/cm^2)	5600
σ_{sy} (kg/cm^2)	3000
E_{so} ($\times 10^{-6}$)	150000
E_{sy} ($\times 10^{-6}$)	1430

さて、解析結果について述べると、まず図-3に、図-1に示された各桁の切断面におけるコンクリート上縁の荷重-ひずみ曲線を示す。また、図-4には、 $a/d = 4$ の桁の、各荷重階における鉄筋の応力分布状態を示す。次に、各桁の中点点の荷重-たわみ曲線を、図-5 に、さらには、図-6 に、各桁の崩壊荷重、崩壊曲げモーメント、ひびわれ発生荷重、ひびわれ発生曲げモーメントを示す。なお、ここでは崩壊を、鉄筋が降伏するか、コンクリートが圧壊するかのいずれかとして考えており、 a/d が 1.0, 1.5 および 2.0 の桁は、鉄筋が先に降伏し、 a/d が 2.5, 3.0, 3.5 および 4.0 の桁は、図-1 に示す切断面の上縁コンクリートが圧壊する崩壊形式を呈した。図-4 の鉄筋応力分布からわかるように、曲げひびわれ間のいわゆるコンクリート歯歯の剥離による、鉄筋応力の一样化現象が見てとれる。また、図-5 の荷重-たわみ曲線からは、鉄筋が先に降伏する崩壊形式の桁では、崩壊時近傍でのたわみの急増現象が生じておらず、コンクリートの圧壊によって崩壊する桁では、たわみの急増現象は生じていないことが見てとれる。また、図-6 からは、ひびわれ発生曲げモーメントは a/d の変化によらず、ほぼ一定値をとること、鉄筋が降伏する時点の曲げモーメントは一定であるが、コンクリート圧壊時の曲げモーメントは、多少変動していることがわかる。なお、実験結果との比較・検討は、講演時に行う予定である。

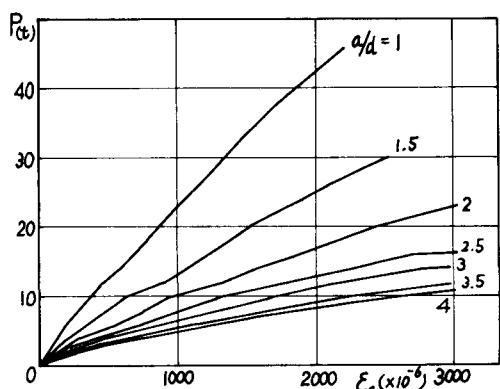


図 - 3

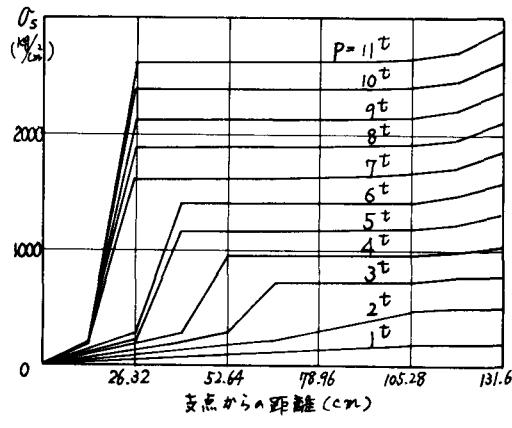


図 - 4

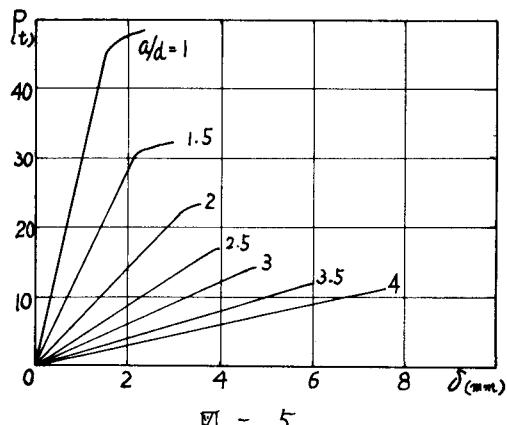


図 - 5

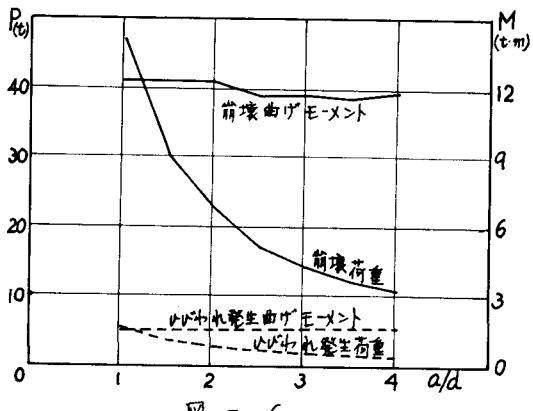


図 - 6

参考文献

- 1) T.OHTA, T.NAKAZAWA: Fundamental Studies on Elasto-Plastic Bending and Shearing of Reinforced Concrete Beams, Memoirs of the Faculty of Engineering, Kyushu University, Vol.33, No.3, Jan. 1974
- 2) 太田中次・中原山嶌: 鋼筋コンクリートの破壊に関する研究(第1報), 福岡大学工学部研究報告, 第19号, 1973.8.