

東北大學工學部 正員

倉西 茂

" " ○矢吹 哲哉

住友金屬工業(株) " 雨宮 良夫

## 1. まえがき

トラスおよびアーチ等の構造物は最近より莫大化していふにから、特にそれらの弾塑性性状を把握しようとすることは場合には立体構造物として取り扱う必要があるものと思われる。このようの場合、部材には一般荷重が複雑な荷重経路で載荷されさらに変形の影響等も加わりこれら要素を定量的に把握することは非常に困難となる。従ってここではある部材断面の理想的な状態。下での理想的な荷重経路に従って載荷した場合、断面が一部塑性化した状態で断面が持つ抵抗断面力をについて数値計算を行い剛性の減小率の形でまとめることにより一般荷重をうけた箱形断面部材の弾塑性性状について基礎的なデータを得ようとするものである。

## 2. 解析方法

ここでは断面が一部塑性化した場合の応力-ひずみ方程式にて応力と全ひずみを対応させた方程式を用いて解析方法および、応力とひずみ増分を対応させた解析方法を用いている。前者の方法に付随的影響を解消していふ。ここで断面の塑性化の判定は Mises の降伏条件式に従うものとしている。

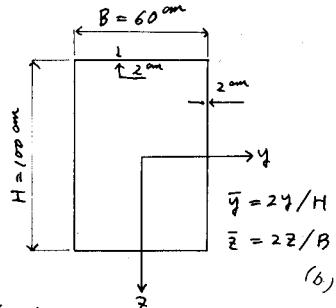
## 応力と全ひずみを対応させた場合

この場合には、断面の塑性化の際に剛性にあつて影響は無視していふ。Y軸かねびX軸まわりの剛性の無次元量を  $\bar{\epsilon}_y = \epsilon_y E H / 2 \bar{I}_y$ ,  $\bar{\epsilon}_z = \epsilon_z E B / 2 \bar{I}_z$  伸縮ひずみかねび残留ひずみの無次元量を  $\bar{\epsilon}_e = \epsilon_e E / \bar{I}_y$ ,  $\bar{\epsilon}_n = \epsilon_n E / \bar{I}_z$  とすれば一般ひずみは次式で表わされる。

$$\bar{\epsilon} = \bar{\epsilon}_y \bar{\epsilon}_z + \bar{\epsilon}_z \bar{\epsilon}_y + \bar{\epsilon}_e + \bar{\epsilon}_n \quad (1)$$

従って応力は次式で与えられることがでます。

$$\bar{\sigma} = \begin{cases} \bar{\sigma} & : \bar{\epsilon}^2 + \bar{\epsilon}_y^2 < 1 \\ \sqrt{1 - \bar{\epsilon}_y^2} & : \bar{\epsilon}^2 + \bar{\epsilon}_y^2 \geq 1 \\ \bar{\sigma}_e - (\bar{\epsilon}_e - \bar{\epsilon}) & : \text{除荷の場合} \end{cases} \quad (2)$$



ここで  $\bar{\sigma}$  はせん断ひずみを無次元化した値 ( $\sqrt{E}/\bar{I}_y$ ) です。 $\bar{\epsilon}_e$  は 1 step 前の応力かねびひずみを表わしています。  
(2) 式より各断面力は次式で表わされます。

表-1

$$\left. \begin{aligned} \bar{M}_y &= \sum \bar{\epsilon}_y \bar{\sigma} \bar{A} \\ \bar{M}_z &= \sum \sum \bar{\sigma} \bar{y} \cdot \bar{A} \\ \bar{N} &= \sum \sum \bar{\sigma} \cdot \bar{A} \end{aligned} \right\} \quad (3)$$

ここで  $\bar{A}$  は断面の分割要素面積を全断面積で除して無次元化した値である。

従って (3) 式より各剛性の減小率は次式で

Rstio No. $\bar{\phi}_y$	$\nu$ dis-loading / $\nu_0$					$\mu$ dis-loading / $\mu_0$				
	0.1	0.3	0.5	0.7	0.9	0.1	0.3	0.5	0.7	0.9
0.2	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
0.6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
1.4	1.16	1.0	1.0	1.0	1.0	0.98	1.0	1.0	1.0	1.0
1.8	1.17	1.04	1.0	1.0	1.0	0.98	0.98	1.0	1.0	1.0
2.2	1.19	1.09	1.0	1.0	1.0	0.98	0.98	1.0	1.0	1.0
2.6	1.21	1.12	1.0	1.0	1.0	0.98	0.97	1.0	1.0	1.0
3.0	1.28	1.14	1.0	1.0	1.0	0.98	0.97	1.0	1.0	1.0

表わすことができる。

$$\left. \begin{array}{l} \mu = \bar{M}_y / \bar{\Phi}_y \\ \nu = \bar{N} / \bar{\varepsilon}_0 \\ \lambda = \bar{M}_z / \bar{\Phi}_z \end{array} \right\} \quad (4)$$

応力とひずみ増分を対応させた場合  
応力とひずみ増分の関係は次式で与えられる  
ことがわかる。<sup>\*1</sup>

$$\left. \begin{array}{l} \Delta \bar{\varepsilon} = \frac{2}{3} \bar{\tau} + k_1 + \Delta \bar{\delta} \\ \Delta \bar{\varepsilon} = 2 \bar{\varepsilon} + k_2 \frac{\sigma_y}{E} + \Delta \bar{\varepsilon} \end{array} \right\} \quad (5)$$

塑性域の場合には次式に示す Mises の降伏条件式に制約される = ヒカラ

$$\left. \begin{array}{l} \bar{\tau}^2 + \bar{\varepsilon}^2 = 1 \\ \bar{\tau} + \bar{\varepsilon} + \bar{\varepsilon} \cdot \bar{\tau} = 0 \end{array} \right\} \quad (6)$$

(6)式より  $k_1$  を消去してまとめると結局  
次式が応力 - ひずみ増分の関係が求まる。

$$\left. \begin{array}{l} \Delta \bar{\varepsilon} = (1 - e_1) \Delta \bar{\varepsilon} + e_2 \Delta \bar{\delta} \\ \Delta \bar{\varepsilon} = e_3 \Delta \bar{\varepsilon} + (1 - e_4) \Delta \bar{\delta} \end{array} \right\} \quad (7)$$

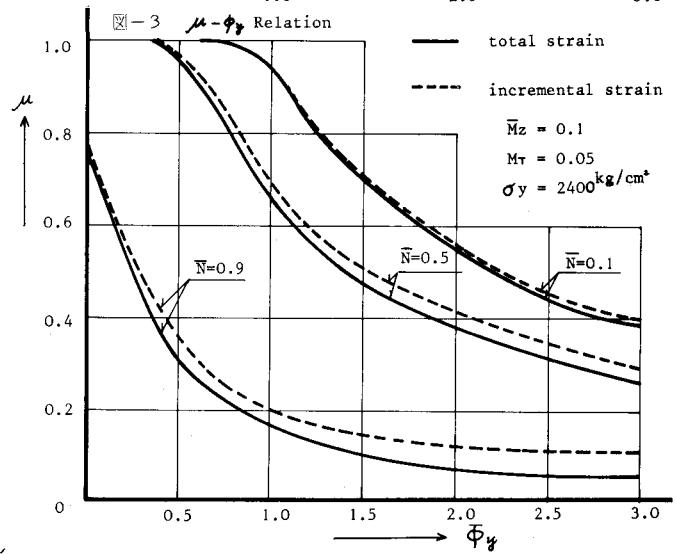
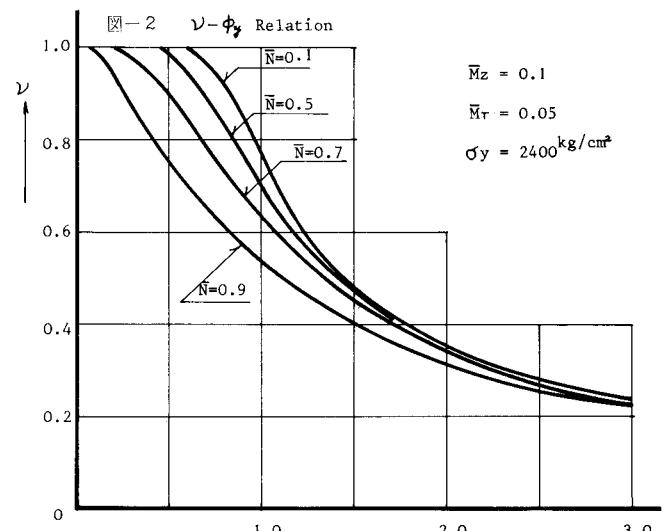
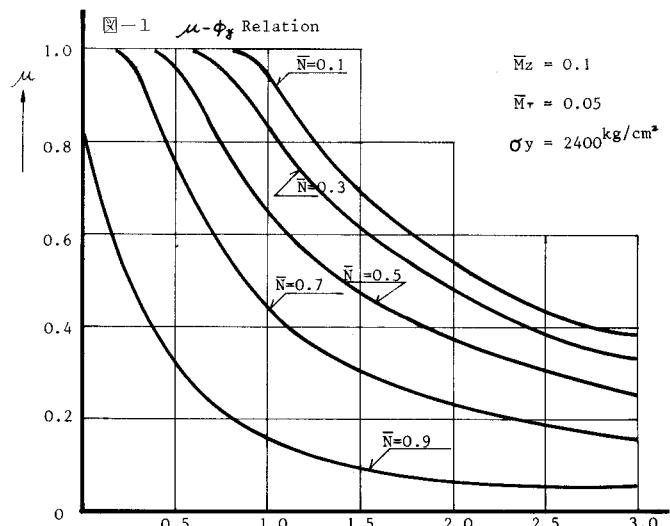
弾性域 :  $e_1 = e_2 = e_3 = e_4 = 0$

塑性域 :  $C = \bar{\tau}^2 (\bar{\varepsilon}/3G - 1) + 1, e_1 = \bar{\tau}^2 E/3G C$   
 $e_2 = -\bar{\tau} \bar{\varepsilon} E/3G C, e_3 = -\bar{\varepsilon} \bar{\varepsilon} / C, e_4 = \bar{\varepsilon}^2 / C$

### 3. 結果および考察

計算は軸力、弱軸曲げひずみによりモーメントを一定にし、強軸曲げを单调増加して場合について行なった。表-1には荷重の影響が示されていて、(a)、(b)で行なった結果の下では顕著ではない。図-1、-2には強軸まわりの曲げ剛性および伸縮剛性の減少率が示され塑性化が始まる附近で変動が著しい事が解る。又図-3には増分と全ひずみ理論の対比を示した。以上若干の計算例<sup>\*2</sup>を示したが、荷重経路の複雑性には充分注意しなければならない。又塑性化に伴う荷重中心の移動は断面の塑性化の部分の肉厚を(5)式で示す剛性の減少率に応じて変化させて求めることにより大略の値を知る。ヒカラ-23と著者等は考えていく。

河山嘉昭：「塑性力学」



\*2 Komatsu, S & Sakimoto, T : Proc. of JSCE, No. 235