座屈荷重	幾何学的非線形	材料非線形
静的載荷実験	正方形断面	

#### 1 はじめに

本報では,前報(その 4)に示した正方形断面鋼材を用いた座屈実験の結果について述べる。なお,前報までと同様に,(その 5)では式や図表に記号 E を付す。

# 2 実験結果および考察

#### (I)座屈荷重

実験により得られた座屈応力度と基準化細長比の関係 を図 E-1 に示す。ここで、座屈応力度の実験結果は、複 数体の実験により得られた各座屈応力度の平均値を用い ているが、前報(その4)に示した通り、形状毎にほぼ同 じ値が得られている。図に示す通り、実験では、オイラ ー曲線とジョンソン式で予想される値よりも小さい結果 が得られた。



# (Ⅱ) 軸方向の荷重 - 変形関係 (座屈後の挙動)

図 E-2 は、実験により得られた各試験体の軸方向の荷 重 - 変形関係である(約 1Hz のサンプリング間隔で計測 した結果をプロットで示している)。ここで、座屈後(最 大荷重到達後)の挙動に注目してみると、試験体 A・B な らびに試験体 F・G・H・I は、座屈後も連続的に荷重と変 形が推移している(図 E-2 (a)・(c))。それに対して、試 験体 C・D・E は、座屈後に図中に示す $\vee$ (または $\blacktriangle$ )印 まで急激に荷重が低下し、かつ軸方向変形が進む非連続 な挙動を示している(図 E-2 (b))。次に、座屈後の荷重 の推移について見ると、連続・非連続の挙動に関わらず、 座屈後に荷重が低下するが、特に試験体 A や試験体 I は、

Nonlinear Buckling of Bending Columns (Part V : Experimental Results)

正会員	〇鈴木	敏志*	庄司	夏海**
正会員	西村	功***		

低下の割合が緩やかであることがわかる。なお,ここで は各形状1体の実験結果を示したが,座屈後の挙動につ いても,複数体ずつ実施した実験の結果は,形状毎にほ ぼ同様となった。



\*Satoshi Suzuki, \*\*Natsumi Shoji, \*\*\*Isao Nishimura

## (皿) 座屈後の部材変形

既報(その1~3)に示す理論予想との比較には,座屈後の部材変形を詳細に分析する必要がある。ここでは,理論予想との比較に先立ち,各試験体の実験結果について考察した。

写真 E-1 に,座屈時からの軸方向変形+30mm における 試験体の部材変形を示す。紙面の都合上,試験体 A・C・F の 3 つについてのみ示しているが,前述の座屈後挙動と 対応させると,試験体 A・F が連続,試験体 C が非連続な 挙動を示した試験体である。座屈後の部材の変形方向は, 試験体 A は水平方向となり,試験体 C・F は斜め方向とな った。同様に,試験体 B は水平方向,試験体 D・E・G・ H・I は斜め方向に変形する結果が得られている。斜め方 向の変形は,多少のばらつきはあるが,おおよそ 45°方 向(正方形断面の対角軸回り)に変形した。

実験結果には、水平方向は、側面から見て手前または 奥方向、斜め方向は、斜め上または斜め下方向という違いはあったが、水平方向または斜め方向の別は、形状毎 に同じ結果が得られた。



(a) 試験体 A No.4



(b) 試験体 C No.6





(c) 試験体 F No. 6 写真 E-1 座屈後の変形状態(左:上面 右:側面)

*	愛知工業大学	工学部	建築学科	講師
**	東京都市大学大	、学院 ]	C学研究科	建築学専攻修士
***	東京都市大学	工学部	建築学科	教授

#### 3 まとめ

以上の実験結果を表 E-1 に整理して示す。表中の座屈 荷重は,複数体行った試験体の中での最大・最小値およ び全試験体の平均値の3 つを示している。座屈後挙動は, 既報(その3)との繋がりを考慮して,連続的な挙動を 「安定」,非連続な挙動を「不安定」と記している。また, 座屈時の部材の変形方向は,水平方向を「辺方向」,斜め 方向を「対角方向」と記している。

今回は、1 種類の断面形状かつ 1 種類の材料で、部材長 さ L のみをパラメータとした限られた試験体での実験で あったが、以下に示すいくつかの知見が得られた。

座屈荷重は、オイラー曲線とジョンソン式で予想され る値よりも小さい結果となった。これについては従来、 残留応力や初期不整により、実験結果は値が小さくなる と説明されている。しかし、今回の試験体は単純な正方 形断面であり、残留応力や初期不整の影響が大きいとは 考えにくい。また、複数体の試験体による実験結果にば らつきがほとんど無いことから、座屈荷重に何か別の要 因が影響している可能性が示唆される。

座屈後の挙動は,試験体の細長比を基準にみると3つ の領域(安定 - 不安定 - 安定)に分けられる結果が得ら れた。鋼材が座屈した後の荷重 - 変形関係を解明した研 究は少なく,これらの座屈後挙動の解明は,例えばブレ ース部材のエネルギー吸収量などの観点から,大変興味 深い。また,部材の変形方向には,辺方向または対角方 向という明確な違いが表れた。これらの現象は,部材の 断面2次モーメント*I*,断面積*A*,座屈長さ*l*<sub>k</sub>および材料 の機械的性質から求まる従来の座屈理論では,説明する ことができない。

試験体名		A	В	С	D	E	F	G	н	I
試験体本数	t	6	6	6	6	6	6	3	2	6
座屈荷重N <sub>cr</sub> (kN)	最大	225.7	1 <mark>95.</mark> 9	182.1	155.4	120.9	88.6	69.8	56.7	42.7
	最小	223.9	192.0	177.5	148.2	115.5	86.8	69.4	55.4	41.9
	平均	224.7	194.2	179.1	152.0	117.9	87.8	69.6	56.0	42.2
座屈応力度 $\sigma_{\sigma}$ (1	N/mm <sup>2</sup> )	623	538	496	421	327	243 193 155 11		117	
$\sigma_{\sigma}/\sigma_{y}$		0.89	0.77	0.71	0.60	0.46	0.35 0.27 0.22		0.17	
座屈後挙動	b	安	定	不安定 安定		定				
座屈の方向	]	辺ナ	方向	Ż			対角方向			

表 E-1 座屈荷重と座屈後挙動

### 4 今後の予定

- ・断面形状や材料を変えて同様の実験を行い,座屈荷重 および座屈後挙動を把握する。
- ・既報(その1~3)に示した解析予想と実験結果を比較し,理論の妥当性を検証する。

\* Lect., Dept. of Architecture, Aichi Institute of Technology

- \*\* Graduate Student, Dep. of Architecture, Tokyo City University
- \*\* Prof., Dept. of Architecture, Tokyo City University