第I部門

大阪市立大学工学部	学生会員	〇中川	翔太
大阪大学大学院	正 会 員	小野	潔

大阪市立大学大学院	正会員	松村	政秀
大阪市立大学大学院	正会員	山口	隆司

1. 研究背景および目的

板厚によらず保証される降伏強度が一定で,加工性・ 溶接性にも優れた"橋梁用高降伏点鋼板 SBHS 鋼"の実 用化に向けた検討¹⁾が進められており,合理的かつ経済 的な鋼橋建設の展開に結びつけることが必要である.し かし,SBHS からなる自由突出板の耐荷力特性に関して 実験データは不足しており,耐荷力曲線の検討が必要で ある.

そこで、本研究では SBHS (SBHS500) および従来鋼 (SM490Y) からなる自由突出板を対象とする十字断面 柱の圧縮力載荷実験を実施し、最大荷重ならびに最大荷 重以降の挙動を明らかにすることによって、SBHS から なる自由突出板の耐荷力曲線の設定に資する基礎データ を得ることを目的とする.

2. 十字断面柱の圧縮力載荷実験

板厚 9mm の SBHS500 および SM490Y から十字断面柱 を計 4 体製作し, 圧縮力 P を漸増させる載荷実験を実施 した. 公称降伏点を用いて算定される自由突出板の幅厚 比パラメータ $R_s^{2)}$ を 0.4 および 1.0 に設定した. 表-1 には 実験供試体の断面諸元を示す. 供試体高さ L は全体座屈 が発生しないように板幅 b の 3 倍で統一した. 4 枚の突 出板には N,E,S,W の記号を付している. なお, 実験は最 大荷重到達後, 荷重がその 85%まで低下した時点で終了 した.

SBHS500 および SM490Y の応力-ひずみ曲線を得るため、引張試験を実施した. 図-1 には材料試験から得られた、降伏点 σ_y および降伏ひずみ ε_y で無次元化した応力-ひずみ関係を示す. SBHS500 および SM490Y の降伏比はそれぞれ 0.88、0.78 であった.

図-2 にはひずみゲージの貼付位置を,図-3 には変位 計の設置位置を示す.ひずみゲージは,計測断面 A-C の突出板先端の表裏および付け根付近に貼付し,座屈発 生の検知に用いた.変位計は鉛直方向に4本,面外方向 に2本取り付けた.

表-1 実験供	式体の断	` 面諸元
---------	------	--------------

供試体名	鋼材	σ_y [N/mm ²]	R_s	t [mm]	<i>b</i> [mm]	L (=3b) [mm]	λ
B04	SBHS500	500	0.4	9	44.6	133.8	0.052
B10	SBHS500	500	1.0	9	111.6	334.8	0.056
M04	SM490Y	355	0.4	9	53.0	159.0	0.044
M10	SM490Y	355	1.0	9	132.4	397.2	0.047



図-3 変位計の設置位置

Shota NAKAGAWA, Masahide MATSUMURA, Kiyoshi ONO and Takashi YAMAGUCHI nakagawa@brdge.civil.eng.osaka-cu.ac.jp

3. 実験結果

図-4 に *P*/*P_y-u*/*u_y* 関係を, **表-2** に主な実験結果を示す. *P_u*は最大荷重, *u_u*は最大荷重時の軸方向変位, *P_y*は降伏 荷重(材料試験から得られた降伏点×断面積), *u_y* は降 伏変位(材料試験から得られた降伏ひずみ×供試体高 さ)である. **図-5** には荷重-軸方向変位 *u*, 面外方向変位 *w* 関係を示す.

図-4 より, R_s=0.4 (M04, B04) では,降伏荷重付近 で座屈が発生した後,ひずみ硬化により荷重が増加した 後に最大荷重を得た. R_s=1.0 (M10, B10) では,降伏荷 重に至る前に座屈が発生し最大荷重を記録した.鋼材の 応力-ひずみ関係が耐荷力に及ぼす影響は小さく,最大 荷重以降の挙動にも両鋼材で顕著な差異は認められなか った.いずれも,座屈が発生してはじめて面外方向変位 が急増する.なお,これらについては今後,追加実験お よび解析により検証を進める必要がある.



(b) *R*_s=1.0 (M10, B10)



表-2 主な実験結果

供試体名	P_u/P_y	u_u/u_y
M04	1.43	23.1
B04	1.32	29.8
M10	1.01	2.1
B10	1.02	1.8



4. まとめ

本研究では、SBHS500 および SM490Y からなる十字 断面柱の圧縮実験を実施した.得られた主な結論は次の とおりである.

- 自由突出板に関する幅厚比パラメータ R_s が小さい 場合(R_s=0.4)には降伏荷重に至った後,荷重が上 昇し最大荷重を迎えた.
- 2) 幅厚比パラメータ R_sが大きい場合(R_s=1.0)には座 屈により最大荷重が決定され、降伏比の違いが耐荷 力挙動に及ぼす影響は小さく、最大耐力以降の挙動 も両鋼材で顕著な差異は認められなかった。

今後,引き続き実験的に検討を進めるとともに,解析 的に詳細に検討する予定である.

参考文献

- 例えば,野阪克義,奥井義昭,小室雅人,宮下 剛, 野上邦栄,長井正嗣:SBHS を用いた鋼 I 桁の耐荷 力特性に関する実験的研究,構造工学論文集, Vol.59A, pp.70-79,土木学会,2013.3
- 日本道路協会:道路橋示方書・同解説,Ⅱ.鋼 橋編,2012.3