SM570 と SUS329J3L を組合せたハイブリッド長柱の圧縮強度特性

長岡工業高等専門学校	学生会員	○堀澤	英太郎
長岡工業高等専門学校	正会員	宮嵜	靖大

1. はじめに

長期間供用された鋼橋の損傷のひとつは、腐食である.腐食による損傷は、桁端部やトラス格点部など構造 物の中でも発生しやすい部位が存在する.この腐食損傷を防ぐ手段としては、耐食性に優れた材料の使用が考 えられる.ステンレス鋼は、クロムを含有することで優れた耐食性を有する材料である.一方、ステンレス鋼 の材料費用は炭素鋼に比べて高価なため、ステンレス鋼を構造物全体に用いた場合、初期費用の増大が懸念さ れる.これらのことから、腐食環境の厳しい箇所をステンレス鋼、その他を炭素鋼とした断面構成や部材配置 が良策であるといえる.そこで本研究では、柱部材両端を SUS329J3L としたハイブリッド正方形断面柱の圧 縮強度特性を数値計算¹⁾ により明らかにする.

2. 数值計算法

本研究で対象とする材料は、二相系ステンレス鋼 SUS329J3L および炭素鋼 SM570 である.表1はこれら材 料の機械的性質を示す²⁾.表中の記号は、Eがヤング係数、 $\sigma_{0.2}$ が 0.2%耐力、 σ_y が降伏応力、 $\sigma_{0.01}$ が 0.01%耐力、vがポ アソン比を意味している.同表より、これら材料は同程度 の材料強度を有することがわかる.また、図1は既往の材 料試験結果より得られたこれら材料の応力ひずみ関係を示 す²⁾.同図より、SUS329J3L の応力ひずみ関係は明確な降 伏棚を持たず、ひずみの増大に伴い応力が連続的に上昇す ることがわかる.このため、数値計算では、ステンレス鋼 の塑性開始点を 0.01%耐力とし、同図に基づく応力塑性ひ ずみ関係を使用する.

図 2 は、本研究で対象とする正方形断面柱の形状を示す. まず、柱断面幅 b を 300 mm とし、部材長 L および板厚 t を 式(1)で示す細長比パラメータλおよび式(2)で示す幅厚 比パラメータλ_pにより決定する.

$$\overline{\lambda} = \frac{1}{\pi} \sqrt{\frac{\overline{\sigma_F}}{E}} \frac{L_e}{r} \quad (1) \quad , \quad \overline{\lambda}_p = \frac{b}{t} \sqrt{\frac{\overline{\sigma_F} 12(1-v^2)}{\pi^2 k}} \quad (2)$$

ここで、 σ_F は材料強度(SUS329J3L では $\sigma_{0.2}$ 、SM570 では σ_y)、 L_e は有効座屈長、rは断面 2 次半径、kは座屈係数(=4) である. なお、 λ は 0.1 から 2.0 まで 0.1 刻みで変化させて 部材長 Lを決定し、 $\overline{\lambda_p}$ は断面を構成する板の局部座屈を防 ぐため 0.3 として tを決定する. また、初期不整として初期 たわみのみを考慮し、その最大値 V_{0max} が L/1000 となる sin 半波形として、図 2 で示す Y 軸方向に与える. このように

表1 対象材料の機械的性質²⁾



主柱部材	柱両端部材	両端部長さ (<i>L</i> EL+LER) /柱全体長さL
SUS329J3L		—
SM570		—
SM570	SUS329J3L	0.1-0.5 (0.1刻み)
	主柱部材 SUS SM SM570	主柱部材 柱両端部材 SUS329J3L SM570 SM570 SUS329J3L

キーワード SUS329J3L, SM570, ハイブリッド長柱, 終局圧縮強度 連絡先 〒940-8532 新潟県長岡市西片貝町 888 長岡工業高等専門学校 TEL. 0258-34-9439

-1035-

して決定した正方形断面柱は、X 軸方向に 20 分割し、3 節 点梁要素を用いて有限要素離散化を行う.そして、数値計 算モデルにおける柱の境界条件は、両端単純支持とし、図 2 で示す X 軸方向に強制変位 Uを与える.

表 2 は、本研究で対象とする正方形断面柱を構成する材料の組み合わせを示す. 同表中のモデル名は、主要柱部材および柱両端部材の順に、柱を構成する材料を表している. 部材両端を SUS329J3L としたハイブリット長柱は、柱全体長さ *L* に対する両端部の長さ (*L*_{EL}+*L*_{ER})の比を 0.1 から 0.5 まで 0.1 刻みで変化させて決定する.

3. 数值計算結果

図3は、数値計算により得られた $\bar{\lambda}$ =0.4, 1.2 および 2.0 の 場合の荷重と変位の関係を示す. 同図の縦軸は数値計算に より得られた荷重 P を降伏または 0.2%耐力時の荷重 P_F で 無次元化した値、横軸は数値計算で与えた圧縮変位 U を降 伏または 0.2%耐力時の変位 U_F で無次元化した値を表す. 同図より、荷重と変位の関係における初期勾配から 2 次勾 配への変化は、部材長に対する SUS329J3L の割合の増大に 伴い、大きくなることがわかる. これは、SUS329J3L が 0.01%耐力から非線形性を示す応力ひずみ関係を有するた めである.



度 P_u を降伏または 0.2%耐力時の荷重 P_F で無次元化した値を表す.なお、同図中には比較のため、道路橋示方書 (溶接箱形断面柱)³⁾ およびステンレス構造建築協会 (中心圧縮柱)⁴⁾ の耐荷力曲線を示す.同図より、SM57-J3L-0.1、SM57-J3L-0.2 および SM57-J3L-0.3 の全ての λ における終局圧縮強度の平均は、SM57 の約 99.9%、99.8%および 99.4%となることがわかる.この結果から、これらの部材構成としたハイブリッド長柱の終局圧縮強度は、炭素鋼製柱と同等に評価できると考える.一方、SM57-J3L-0.4 および SM57-J3L-0.5 の終局圧縮強度は、 $\overline{\lambda}$ =0.5 から 1.3 の範囲で SM57 との差が大きくなり、SM57-J3L-0.5 の $\overline{\lambda}$ =0.9 の場合に SM57 の約 91.5%の大きさとなる.

4. おわりに

本研究で得られた結果は次の通りである.

- (1) SM570 と SUS329J3L で構成されるハイブリッド長柱の荷重と変位の関係は、部材長に対する SUS329J3L の割合の増大に伴い、初期勾配から2次勾配への変化が大きくなる.
- (2) 部材長に対する SUS329J3L の割合が 30%以下の SM570 と SUS329J3L で構成されるハイブリッド柱の終 局圧縮強度は, SM570 のみで構成される長柱の 99.4%以上となる.

参考文献

- 1) MSC. Software Co.: Marc User's Guide, MSC. Software Corporation, 2014.
- 2) 宮嵜靖大, 奈良敬: 無補剛ステンレス鋼圧縮板の座屈照査法, 構造工学論文集, Vol.56A, pp.122-134, 2010.
- 3) 日本道路協会:道路橋示方書・同解説, I 共通編 II 鋼橋編, 丸善, 2012.
- 4) ステンレス構造設計基準作成委員会:ステンレス建築構造設計基準・同解説(第2版),ステンレス構造 建築協会,1995.

