繰返し負荷を受ける SUS316 および SUS323L の材料特性

- 長岡工業高等専門学校 学生会員 〇山田悠作
- 長岡工業高等専門学校 正会員 宮嵜靖大
 - 日本鋼構造協会 正会員 志村保美

1. はじめに

表1 対象とするステンレス鋼の機械的性質と化学成分

	機械的性質			化学成分(%)									
鋼種	0.2%耐力 σ _{0.2} (MPa)	引張強さσ _u (MPa)	伸びる(%)	С	Si	Mn	Р	S	Ni	Cr	Mo	Cu	Ν
SUS316	294	593	60	0.020	0.51	0.84	0.029	0	10.06	16.61	2.08	-	-
SUS323L	544	721	37	0.014	0.56	1.59	0.028	0.001	3.94	23.6	0.36	0.21	0.15
表 2 材料試験条件													

	材料試験条件	振幅	サイクル数	制御方法	試験速度
1	ウルボル 拒頼正色な来色井	3.0% (±1.5%)	10		0.1%/s
2	たいりみ派幅正貞父番頁句 -	0.5%(±0.25%)	300	ひずみ制御	
3	組み合わせひずみ拒幅正有な来有益	$0.5\% \rightarrow 3.0\% \rightarrow 0.5\%$	$200 \rightarrow 10 \rightarrow 100$		
	祖の日初せいりの派幅正貞文番貝何	(step1→step2→step3)	200 / 10 / 100		
4	正側定応力振幅負荷	0.2%耐力	500		

現存する土木構造物の多くは,建設後 50 年が経過し, 維持管理に関する早急な課題解決が求められている. このように老朽化した構造物は,維持修繕や架け替え 等が必要となる.そこで,長期的な供用が必然とされる 土木構造物に優れた耐久性を有する材料を用いること で,これらの課題を解決し,構造物のライフサイクルコ ストの低減を可能とする.

ステンレス鋼は従来の炭素鋼と同程度の強度を有す るとともに,高い耐食性を示すため,前述の材料として 適している.しかし,厚板のステンレス鋼を土木構造物 に用いる際に,設計法を含め,構造用炭素鋼のデータに 比べて明確にされている内容が少ないのが現状である. 地震多発地域に位置する我が国において,ステンレス 鋼製土木構造物を建設する際には,繰り返し負荷に伴 う材料の塑性変形挙動の把握が重要である.本研究は, ステンレス鋼を対象に繰り返し負荷試験を実施し,そ の材料特性を明らかにする.

2. 材料試験方法

本研究は、オーステナイト系ステンレス鋼 SUS316 お よび二相系(リーン型)ステンレス鋼 SUS323L を対象と する.表1および表2は、対象とするステンレス鋼の



図1 試験体形状

機械的性質,化学成分および本研究で実施した材料試 験条件を示す.また,図1は,材料試験に用いる試験体 形状を示す.同図の試験体は,ASTM E606/606M¹⁾およ び ISO12106²⁾に準拠している.これらの材料試験は,精 密万能試験機(島津製作所製:AGX-V300kN)を用いて行 い,試験機に付属のロードセルより荷重を,伸び計(島 津製作所製ダイナストレーン:GL10mm)によりひずみ を測定した.

3. 材料試験結果

図 2, 図 3 および図 4 は, 定ひずみ振幅正負交番負荷 試験および組み合わせひずみ振幅正負交番負荷試験に より得られた応力ひずみ関係を示す. 同図の縦軸は材 料試験で得られた荷重を試験体平行部の原断面で除し た公称応力を表している.まず,図2より,ひずみ振幅 3.0%とした両ステンレス鋼の応力ひずみ関係は,サイ クル数の増加に伴い履歴ループの拡大が確認できる. つぎに,図3より,ひずみ振幅0.5%とした両ステンレ ス鋼の応力ひずみ関係は,サイクル数の増加に伴う変 化が図2の結果に比べて小さいことがわかる.そして, 図4より,組み合わせひずみ振幅正負交番負荷試験で 得られた両ステンレス鋼の応力ひずみ関係は,図2お よび図3の結果と同様に,ひずみ振幅3.0%でサイクル 数の増加に伴う履歴ループの拡大,ひずみ振幅0.5%で その変化がわずかになることが確認できる.

図 5 は、定ひずみ振幅正負交番負荷試験により得ら

れた応力変動幅 $\Delta \sigma$ とサイクル数の関係を示す. 同図の 縦軸は応力変動幅 $\Delta \sigma$ を 1 サイクル目の応力変動幅 $\Delta \sigma$ で除した値を, 横軸はサイクル数を対数で示している. 図 5(a)より, SUS316 におけるひずみ振幅 3.0%の応力変 動幅 $\Delta \sigma$ は, サイクル数の増加とともに大きくなり, 10 サイクル目の応力変動幅 $\Delta \sigma$ は 1 サイクル目の約 123% となった. 一方, SUS316 のひずみ振幅 0.5%の応力変動 幅 $\Delta \sigma$ は, サイクル数の増加に伴う変化が, 1 サイクル 目の約 97%~105%で推移した.

図 5(b)より, SUS323L におけるひずみ振幅 3.0%の応 力変動幅 Δσ は、1 サイクル目から 4 サイクル目まで増 加し、最大で1 サイクル目の約 108%となり、それ以降 は緩やかに減少し、10 サイクル目は 1 サイクル目の約



106%となった.また, SUS323Lのひずみ振幅 0.5%の応 力変動幅 $\Delta \sigma$ は、サイクル数の増加に伴う変化が、1 サ イクル目の約 99%~103%となった.既往の研究³⁾より、 SUS304 では、ひずみ振幅が 1%以上になると繰返し硬 化が明確に現れ、ひずみ振幅が約 0.5%のときには、負 荷サイクルを増加させても応力変動幅 $\Delta \sigma$ は明確に変化 しないことが報告されている.本研究で対象としたス テンレス鋼では、SUS316 にて概ねこれらと同様の傾向 が得られ、SUS323L にてひずみ振幅 3.0%における応力 変動幅 $\Delta \sigma$ の増減が見られた.

図 6 は、組み合わせひずみ振幅正負交番負荷試験に より得られた応力変動幅 $\Delta\sigma$ とサイクル数の関係を示す. 同図の縦軸および横軸は、図 5 と同じである.なお、ひ ずみ振幅 3.0%の場合は、ひずみ振幅 3.0%のサイクルに 移行した際の1サイクル目の応力変動幅で除している. 図 6 より、組み合わせひずみ振幅正負交番負荷試験で 得られた両ステンレス鋼のひずみ振幅 3.0%および 0.5%の応力変動幅 $\Delta\sigma$ は、定ひずみ振幅正負交番負荷試 験で得られたひずみ振幅 3.0%および 0.5%の応力変動 幅 $\Delta\sigma$ と同様の傾向が見られる.また、図 6(a)についてみ ると, SUS316 では, step3 の応力変動幅が step1 に比べ て約 15%増加する. この結果は, SUS304 を対象とした 既往の実験³⁾においても同様の傾向が確認されている. 一方, 図 6(b)の SUS323L では, step1 と step3 の応力変 動幅の違いがほとんど見られない.

図 7 は,正側定応力振幅負荷試験により得られた対 象としたステンレス鋼の応力ひずみ関係を示す.同図 の縦軸は,材料試験で得られた荷重を試験体平行部の 原断面で除した公称応力を表している.同図より, SUS316 および SUS323L の応力ひずみ関係は,サイク ル数の増加に伴いひずみ ε が進展していることが確認 できる.

図 8 は,正側定応力振幅負荷試験により得られた増 分ひずみ $\Delta \epsilon$ とサイクル数の関係を示す.同図の縦軸の 増分ひずみ $\Delta \epsilon$ は、サイクル数に伴い変化したひずみを 意味する.同図より、SUS316 および SUS323L の 500 サイクル終了時の増分ひずみ $\Delta \epsilon$ は、約 0.076%および約 0.69%となることがわかる.また、SUS323L の増分ひず み $\Delta \epsilon$ は、SUS316 に比べて、サイクル数の進展に伴う 増加量が顕著であることがわかる.この結果より、





定ひずみ振幅正負交番負荷試験で得られた応力振幅幅 4o とサイクル数の関係

(a) SUS316

図 5

(b) SUS323L

図6 組み合わせ定ひずみ振幅正負交番負荷試験で得られた応力振幅幅 Δσとサイクル数の関係

SUS323L のひずみ硬化の影響は, SUS316 に比べて緩やかであるといえる.

4. おわりに

本研究で得られた成果を以下にまとめる.

- SUS316 の定ひずみ振幅正負交番負荷試験で得られたひずみ振幅 3.0%の応力変動幅 Δσ は、サイクル数の増加とともに大きくなり、10 サイクル目の応力変動幅 Δσ は 1 サイクル目の約 123%となることを明らかにした.
- (2) SUS323Lの定ひずみ振幅正負交番負荷試験で得られたひずみ振幅 3.0%の応力変動幅 Δσ は、1 サイクル目から 4 サイクル目まで増加し、最大で 1 サイクル目の約 108%となり、それ以降は緩やかに減少し、10 サイクル目は 1 サイクル目の約 106%となることを明らかにした。
- (3) 対象としたステンレス鋼の組み合わせひずみ振幅 正負交番負荷試験で得られた応力変動幅 Δσ は, 個々の定ひずみ振幅正負交番負荷試験で得られた 結果と同様の傾向となることを明らかにした.
- (4) 組み合わせ定ひずみ振幅正負交番負荷試験におい

て, ひずみ振幅 3.0%を実施前後のひずみ振幅 0.5% の応力変動幅 Δσ は, SUS316 では約 15%の増加, SUS323L では変化がないことを明らかにした.

(5) 正側定応力振幅負荷試験において、SUS316 および SUS323L の 500 サイクル終了時の増分ひずみ Δε は、約 0.076%および約 0.69%となることを明らか にした。

謝辞 本研究で実施した試験にあたっては,一般社団 法人日本鋼構造協会より,材料の提供および試験体の 製作を頂きました.ここに記して謝意を表します.

参考文献

- ASTM E606/E606M, Standard Test Method for Strain-Controlled Fatigue Testing, ASTM International, 2020.
- ISO12106, Matellic materials —Fatigue testing Axialstrain-controlledmethod, 2017.
- Yanyao Jiang, Jixi Zhang. Benchmark experiments and characteristic cyclic plasticity deformation, *International Journal of Plasticity*, Vol. 24, pp. 1481–1515, 2008.



図8 増分ひずみ *A* ε とサイクル数の関係