腐食減肉を有する短柱鋼部材の局部座屈挙動に関する解析的検討

新日鐵住金(株) 正会員 〇久積 和正 菅野 良一 冨永 知徳

1. 背景と目的

鋼構造物の構造性能を低下させる主な損傷原因の一つ として腐食が挙げられる.近年,構造物の腐食劣化に伴う 事故や損傷事例が多く報告されており,構造物を構成する 部材レベルで健全性を評価することは維持管理上の重要 課題となっている.しかしながら,外部環境に晒されることが 多い産業用鋼構造物の基本部材である溝形鋼や山形鋼 が腐食減肉した場合の挙動に関する研究は少なく,鋼構 造物の健全性評価に向けた十分な知見が整っているとは 言い難い.筆者らは,これまでに腐食した溝形鋼および山 形鋼の中心軸圧縮試験とFEM 解析を通じて腐食した鋼部 材の長柱座屈に関する耐力評価方法^[1]を提案したが,腐 食の増加と共に顕著化する局部座屈の挙動については明 確にできていない.本論文では,腐食形状を詳細に反映し た数値解析を試み,腐食減肉によって局部座屈が卓越す る短柱鋼部材の圧縮挙動のメカニズムを明らかにする.

2. 三次元形状を反映した腐食短柱部材の FEM 解析

2.1 FEM 解析概要

屋外で約40年間供用されたベルトコンベアフレームから 切り出した,腐食した溝形鋼10体と山形鋼17体を対象と する(表1)^[1].全ての部材について三次元レーザー変位計 (REVscanTM,分解能0.1mm)で表面形状を縦横1mmピッ チで計測しており,その三次元幾何データを使って弾塑性 大変形 FEM 解析を実施する.部材の最大腐食率(元断面 積に対する欠損断面積の比)は8~74%と広範囲に渡って いる.FEM のモデル化は,減肉部での局所的な腐食や孔 食を再現するために,形状計測から得た1mmピッチの幾 何情報を基に2mm×2mmサイズのシェル要素で構成した. 各要素の板厚は一定としており,1mmピッチで与えられる 板厚データを平均化して与えた.なお,この三次元幾何デ ータには,腐食により生じる部材や板要素の中心軸の変化 や腐食前から存在した初期たわみなどの情報も含まれる.

本解析では、短柱として十分に短く、加えて端部の拘束 条件が影響を及ぼさないように、部材長Lが断面の最大幅 Bの3倍となるように設定し(図1)、腐食部材の最小断面積

キーワード:腐食,鋼部材,局部座屈,数値解析,有効断面積 連絡先:〒293-8511 千葉県富津市新富20-1 新日鐵住金(株) TEL:080-4602-1349 FAX: 0439-80-2745

A_{min}が短柱の中心に位置するように解析モデルを構成した.

ただし、切り出した腐食部材の端部付近に最小断面積が存在する場合は、端部から部材幅 B の 3 倍の長さを取り出してモデル化した.部材端部には平押し条件になるような拘束を与えつつ、部材軸方向に逐次強制変位を与えて、 汎用有限要素解析コード MARC を用いた中心軸圧縮解析 を行った.材料特性は引張試験結果から求めた真応カー 真ひずみ関係を適用した.

2.2 FEM 解析結果

FEM 解析結果の一覧を表1に,解析結果の中で代表的 な挙動を示した3ケース(L-16, C-3, C-7)の荷重/降伏荷重 一変位/軸降伏変位 (P/P_y $-\delta/\delta_y$)を図2に示す.図2には, 最小断面位置での断面を構成する板要素 (Flange-R, Flange-L, Web)の負担荷重も併せて示している.なお,断 面内の板要素は,図1に示すように角部(斜線部)を除いて 定義した.図2中の▼と〇印は最大耐力を示し,特に短柱 の最大耐力を決定づけたと考えられる各板要素の最大耐 力には●印を記して区別した.

図2(a)に示す山形鋼L-16は、最大腐食率が8%と比較 的小さいケースである.最小断面位置において断面全体が 降伏した後に塑性域で局部座屈を生じて耐力劣化に至っ た.図2(b)の溝形鋼C-3は、最大腐食率が約40%であり、 かなり腐食が進行したケースである.幅厚比パラメータが比 較的大きいFlange-Rが先行して最大耐力に至っているが、 同一断面内のWebとFlange-Lに応力再配分されることで 部材全体としては荷重が増加し続け、最大耐力に到達した. 図2(c)の溝形鋼C-7は、最大腐食率が約40%であり、 Webに孔食を有するケースである.まずFlange-Rが最大耐 力に達し、続いてWebが局部座屈を生じることで部材全体





図2 代表ケースの荷重 (P/P_v) と変位 (δ/δ_v) の関係

としての最大耐力に至った. このとき, Flange-L は最大耐力 に達していないが, 最終的に全ての板要素が最大耐力を 発揮している. 孔食を伴うような腐食の程度が大きなケース でも断面内で応力再分配される様子が確認できた.

2.3 有効幅理論に基づく局部座屈挙動の評価

FEM 解析結果の観察に基づいて, 断面内の応力再配 分によって有効幅領域が全面降伏して最大耐力に至ると する有効幅理論, ここでは AISI 基準による耐力評価の可 能性を検討する. 局部座屈挙動は幅厚比の影響を強く受 けることが知られている. 腐食部材の幅厚比パラメータλ_pは, 腐食した板要素内の平均板厚 t_{ave} をベースに次式により求 めることとした.

$$\lambda_{\rm p} = \sqrt{\frac{\sigma_{\rm y}}{\sigma_{\rm cr}}} = \frac{1}{\pi} \cdot \frac{\rm b}{\rm t_{\rm ave}} \cdot \sqrt{\frac{12 (1 - v^2) \cdot \sigma_{\rm y}}{\rm kE}}$$
(1)

ここで,座屈係数 k は, 溝形鋼と山形鋼のフランジに対して 3 辺単純支持の k=0.425 を適用し, 溝形鋼のウェブでは 4 辺単純支持の k=4 とした. 孔食を有するウェブは孔食側を 自由端とする 3 辺単純支持板として k=0.425 を適用した.

有効幅理論(AISI 基準)に基づく耐力推定値 Pe は次の ように計算した.まず,部材軸方向に 2mm ピッチで与え られる幾何情報より幅厚比パラメータ λ_p (最大値を λ_p^{max} と する)を求め,板要素毎の有効断面率 ρ を算出する.次に, 有効断面率を基に算出した各板要素の有効断面積に角部 面積の合算値を有効断面積 Ae とする.最後に,部材軸方 向の有効断面積の最小値 Ae^{min}と降伏強度 σ_y を乗ずること で Peを求める.図3には,FEM 解析の最大耐力 PFEMを Pe で除した比率 PFEM/Pe と最大腐食率 Rmax との関係を示す. 孔食に伴う抵抗機構の変化により過度に安全側となるケー スもあるが, PFEM/Peの平均値 1.06,変動係数 12.2%であり, 概ね最大耐力を評価可能である.この事実は,腐食した部 材に対しても有効幅理論が適用できることを示している.

3. まとめ

(1)腐食の無い健全部材と同様に、腐食した短柱部材にお



図3 有効幅理論を適用した耐力推定精度

		Original members				Corroded members				
Case	Yeild stress [N/mm ²]	Section size [mm]			•	Min. cross -section [mm ²]	Max. corrosion ratio [%]	Max. width - thickness ratio	Max. strength [kN]	Calculated strength [kN]
	σ_y	$b_{\rm w}$	b_{f}	tw	t_{f}	A _{min}	R _{max}	λ_p^{max}	P _{FEM}	Pe
C-1	307	125	65	6	8	876	49	2.51	246	215
C-2	307	125	65	6	8	970	43	2.01	262	279
C-3	307	125	65	6	8	991	42	1.63	299	283
C-4	307	125	65	6	8	845	51	2.20	244	213
C-5	307	125	65	6	8	861	50	1.47	221	213
C-6	307	125	65	6	8	452	74	1.12	91	84
C-7	307	125	65	6	8	1,014	41	1.85	296	288
C-8	307	125	65	6	8	872	49	1.73	255	230
C-9	307	125	65	6	8	903	47	3.07	267	248
C-10	307	125	65	6	8	468	73	4.06	102	117
L-1	325	50	50	1	4	167	57	2.22	49	36
L-2	325	50	50	1	4	187	52	2.20	39	27
L-3	304	50	50	1	6	489	13	0.55	153	156
L-4	304	50	50	-	6	496	12	0.53	153	159
L-5	304	50	50	1	6	231	59	2.06	75	62
L-6	304	50	50	-	6	166	71	1.84	35	38
L-7	304	50	50	1	6	440	22	0.66	137	136
L-8	338	65	65	1	6	549	27	0.98	183	168
L-9	327	65	65	-	6	662	12	0.74	205	215
L-10	327	65	65	-	6	655	13	0.75	210	211
L-11	311	75	75	-	9	837	34	0.85	270	258
L-12	311	75	75	-	9	1,110	13	0.57	346	358
L-13	311	75	75	-	9	689	46	1.20	203	197
L-14	311	75	75	-	9	1,134	11	0.55	358	365
L-15	311	75	75	-	9	802	37	0.77	242	247
L-16	311	75	75	-	9	1,167	8	0.52	365	374
L-17	311	75	75	-	9	722	43	1.00	224	209

表 1 実験と解析の結果一覧

いても断面内で応力再分配挙動を示すことが分かった. (2)有効幅理論(AISI 基準)に基づいて腐食短柱の最大耐力の評価を試みた.部材中の有効断面積の最小値に基づくことで,概ね耐力評価が可能であることを確認した.

参考文献

[1]久積ら:自然腐食した溝形鋼および山形鋼の中心軸圧 縮挙動とその強度評価,鋼構造論文集,第23巻第91号, pp.1-15,2016.9