腐食したT型圧縮部材の圧縮残存耐荷力実験

首都大学東京 鹿島建設(株) (株)東京鐵骨橋梁 園部裕也,片倉健太郎,野上邦栄 山沢哲也 柳沼安俊,田中慶治,細見直史

1.背景と目的

現在,高度経済成長期に建設された多くの鋼構造物が建設後約40年経過している.橋 梁分野においても維持管理が重要な課題となっている.既設橋の適切な維持管理には, 構成部材の残存耐荷力評価,特に座屈などの破壊に関わる種々の評価検討が必要とな リ,部材の残存耐荷性能が鋼板の腐食減厚によってどの程度低下するのかを把握する ことか重要になる.そこで本研究では,実際に約40年間腐食環境下におかれた実橋梁 を構成する T 型断面部材を入手し,圧縮耐荷力実験を行うことにより,部材の腐食量・ 腐食形状と圧縮残存耐荷力との関係について明らかにする. 表-1

2. 対象部材

実験に用いた供試体は,溶接 T 型断面圧縮部材 2 体 (T1B,T2B) と新規に作成した N 部材 (T0) の計 3 体であり,一般寸法図を図-1に示す.断面諸元と座屈 強度は表-1,2に示す通りで,T1B,T2BはSM400ク ラスの鋼材であり, T0はSS400の鋼材を使用した.

3. 部材腐食形状計測

腐食形状計測には、レーザー式変位計を 取り付けた表面粗さ自動計測装置(図-2,3) を用いた.この自動計測装置は, 1000mm(X)×1000mm(Y)×30mm(Z)の立体空 間の表面形状を自動計測可能である.腐食 部材2体(T1B,T2B)の腐食形状計測は,長 さ2100mm の供試体を700mmずつ3分割し 計測を行い,計測間隔は X, Y 軸方向とも に 1mm とした.測定点は 1 部材あたり約 150 万点になった.計測結果の一例として T2B のフランジの残存

示したものが図-4 であ る.全体的にフランジ 両縁端部の腐食が激 しく、ところどころに 孔食があり, x = 800~ 900mm 辺りに大きく 断面欠損している様 子が見て取れる.また, 表-3には計測結果を整 理したものとして T1B,T2Bの平均T断面 積 A、と最小 T 断面積 A_{min}を示す.最も断面

了板	厚をコンター図に	
5	0	
;		
ξ		l

図-2 レーザー変位計 図-3 表面粗さ計測機

表-3 平均 T 断面積 A_sと最小 T 断面積 A_{min}

	T1B	T2B
平均T断面積A _s [mm ²]] 2902	3003
標準偏差s [mm ²]	75.34	128.5
最小T断面積Amin [mm	n ²] 2627	2609
最小T断面位置x [mm	ı] 1959	891
$A_{min} / A_0 [\%]$	69	68

欠損の激しい断面(最小T断面位置の断面)では健全時断面積 A₀ と比較して T1B, T2B ともに約 70%まで断面積が減少している.

キーワード 腐食, T型, 残存耐荷力, レーザー変位計, 最小断面積 〒192-0397 東京都八王子市南大沢1丁目1番地 連絡先 TEL0426-77-1111(代表)

Ν × 断面諸元 断面積 $A_0 [mm^2]$ 3819 部材長 L [mm] 2100 L_k [mm] 2724 有効座屈長 24.69 細長比 L_k/r_y E 14.50 表-2 座屈強度 T0 **T1B,T2B** 鋼材の材質 SS400 SM400 弾性係数 181818 172555 E [N / mm²] 降伏荷重 $P_{v}[kN]$ 1146 1046 弹性座屈荷重 P_{ev} [kN] 1124 1067 3424 3250 P_{ez} [kN] 図-1 一般寸法図 1065 877 P_{cr} [kN] 座屈耐荷力 2100 * 道路橋示方書[鋼柱の基耐荷力曲線]より求めた値 12 10 8 800 6 4 500 2 n 1200 (IIII) 貾 x 函 <u>6</u>6 200 mm 891 300 П

T2B フランジ板厚ゴンター図

叉-4

4. 圧縮残存耐荷力実験

図-5のように両端単純支持された3部材の圧縮耐荷力実験 を行った.圧縮実験の全体系は図-6 である.部材両端部は荷 重を部材に均等に加えるようにベースプレートを取り付けた. 荷重載荷は変位制御(1mm間隔)で行った.また,荷重載荷 時の部材の応力・変位を測定するため,ひずみゲージを5断 面に基本7箇所(腐食が激しい箇所は例外),計36枚貼り, 変位計をフランジに15箇所,ウエブに5箇所,上下ベースプ レートに取り付け,計22箇所に設置した.また,初期不整は トランシットで計測した【初期撓み($y_{max} = 0.5 \text{mm}$, $z_{max} =$ 0.5mm)・初期倒れ($y_{max} = 2.5$ mm, $z_{max} = 2.0$ mm)・初期捩れ(x 軸 周り $\varphi_{max} = 1.85^{\circ}$)・残留応力($_{rt} = 1.0_{y}$, $_{rc} = 0.4_{y}$)】.

5.実験結果

図-7 は各部材の載荷荷重 Pと鉛直変位(x軸方向変位) の関係を示している.腐食部材 T1B,T2B は腐食形状の 違いに関わらず,同程度の耐荷力を示し,健全な TO と 比較し,約51%まで耐荷力が低下していた.図-8は, 終局時の変形モード図を示している.TO は弱軸まわり の変位が支配的であるが, T1B, T2B は強軸まわりの変 位が支配的である.図-9 は今回の実験体 3 体 (T0,T1B,T2B)と以前に行った H型圧縮実験 (A5152u,A55sd,C1718u,C5655d,N)の計8体の残存耐荷 力 P_uと最大断面欠損率 R_A(R_A=1-最小断面積 A_{min}/元 断面積 A₀)との関係を示している.残存耐荷力 P₁と最 大断面欠損率 R_Aとの間には,破線のように線形関係が 成り立つ(全データの平均: $P_u / P_v = -1.22R_A + 1.02$).





- 1) レーザー変位計を用いて腐食形状計測から精度の良い腐食形状を再現することができた.
- 2) 今回の耐荷力実験では,3体(T0,T1B,T2B)とも局所的な変形を伴いながら,最後は全体的な座屈 で終局に至った.
- 3) 腐食は圧縮部材の支配要因パラメータとして,最小断面積 Amin が有力であり,耐荷力との間に線形 関係を示す.

最後に,日本橋梁建設協会および日本鉄鋼連盟には,本研究を実施するにあたり研究助成のご支援を 頂いたことに深く感謝します.

参考文献

1) 若林・野上・山沢・中野・森: 腐食した圧縮部材の弾塑性挙動と残存耐荷力評価, 第62 回土木学会年次学術講演会, 2007 2) 園部・野上・山沢・若林:腐食したT型圧縮部材の残存耐荷力に関する研究,第62回土木学会年次学術講演会,2007

