建設から 115 年が経過する鋼トラス橋組立材の材料特性

明石工業高等専門学校 正会員 〇三好 崇夫 九州工業大学 正会員 高井 俊和

1. はじめに

市町村管理橋には、鋼材の割れや腐食等の経年劣化が見ら れるものもあり、その補修、架け替え等の老朽化対策が急務 となっている. 鋼橋の老朽化対策コストは、市町村の財政に 重くのしかかっており, 合理的な耐荷性能の評価法, 点検, 補修技術の開発が喫緊の課題である.また,1900年代前半頃 の鋼材の製造方法は現代と異なるため、経年劣化を持つ鋼部 材の補修技術、実用的な耐荷性能評価法の開発に向けては、経年鋼

材の材料特性に関するデータ蓄積が必要である.本研究では,建設 から 115 年が経過する鋼トラス橋(1906 年竣工の森村橋)から撤去 された組立材(図-1)のレーシングバー(L.B.), 溝形鋼の腹板, フランジから各種試験片を採取し、機械的特性、低温ぜい性特性や 硬さ等の材料特性について明らかにすることを目的とする.

2.実施した試験

組立材の材料特性を把握するため、表-1に示す試験を実施した. 各試験は同表中に示す規格に準拠して、同表中に示す温度、試験片 形状,数量で実施した.このうち,本文では,引張試験,Vノッチ シャルピー試験,硬さ試験と化学成分分析結果について報告する.

500

400

€ 200

100

3. 試験結果

3. <u>1 引張試験</u>

°a 100 ⊒ 試験結果として,腹板, フランジと L.B.の応力-ひずみ曲線を図-2 に示 す. なお, 同図には, 一般 構造用圧延鋼材 SS400 の 降伏応力(Y.S.)と引張強

度(T.S.)の最小保証値も示した. これより, い

ずれも降伏点と降伏棚を示した後に、ひずみ硬化 域に入って最大応力に到達する一般的な軟鋼と同 👿 じ形状を呈することがわかる.しかし,同図(b)よ り,フランジの最大応力は 400N/mm²を下回った. Fla

各試験片の弾性係数, Poisson 比, 上降伏点, 下 降伏点,引張強度,一様伸び,破断伸びと絞りを 表-2 に示す. 同表中にはあわせて, SS400の各々 ss

の特性値の材料規格値を示す.これより、いずれの降伏応力も、SS400の降伏応力の最小保証値は満たしているも のの、フランジの引張強度はその最小保証値を下回った.いずれも一様伸びは 20%程度、破断伸びは概ね 35%を 超えており, SS400の破断伸びの最小保証値を上回った.

- 1-288 -

キーワード:経年鋼材,組立材,材料特性

© Japan Society of Civil Engineers

連絡先(〒674-8501 兵庫県明石市魚住町西岡 679-3, TEL: 078-946-6173, FAX: 078-946-6184)



表-1 実施した試験と試験片数

⇒+#> /7 #+	淮圳坦坎	試験	試験片	試験片			
 歌 崇 名 称	準拠規格	温度	腹板 フランジ		L.B.	形状	
引張試験	IIS 7 2241	室温	3本	3本	1本	5号	
	JIS Z 2241	室温	1	1	1本	5号ハーフ	
Vノッチシャル ピー衝撃試験	JIS Z 2242	6温度	^{3本} /温度		1	ハーフサ イズ	
ビッカース硬 さ試験	JIS Z 2244	室温	1か所	1か所	1か所	1	
化学成分分 析	ЛSG0321	1	1か所		1か所	1	
サルファプリ ント試験	ЛS G 0560	1	1か所	1か所	1か所	1	
結晶粒度試 験	ЛSG0551	1	1か所	1か所	1か所	1	
非金属介在 物試験	JISG0555 (付属書1)	1	1か所	1か所	1か所	1	





、験片	弹性係数 E (kN/mm ²)	Poisson比 v	上降伏点 σ _{yu} (N/mm ²)	下降伏点 σ _{yl} (N/mm ²)	引張強度 σ _{tu} (N/mm ²)	一様伸び ε _u (%)	破断伸び _{ε_f (%)}
eb-1	207	0.29	315	298	417	20	35
eb-2	206	0.29	323	301	427	20	35
eb-2	206	0.29	304	305	417	21	38
unge-1	207	0.29	280	276	390	22	41
inge-2	207	0.29	298	280	389	20	35
inge-3	206	0.29	285	282	395	20	41
B1	211	0.28	327	348	480	18	33
B2	208	0.29	331	336	463	19	35
400	-	-	-	245≦	400≦	_	17≦

3.2 Vノッチシャルピー衝撃試験

試験結果として,腹板,フランジのぜい性破面率 をその遷移曲線とともに図−3 に示す.なお,本研 究では,ハーフサイズ試験片とフルサイズ試験片と の板厚の相違による結果の補正は行っていない.こ れより,ぜい性破面率は,腹板では0℃で100%であ るのに対して,フランジでは0℃で平均 60%となっ た.また,同図中に示す破面遷移温度 vT_s は,腹板 で 39℃,フランジで 4℃と,いずれも0℃を上回っ たが,腹板の方がより脆い性質を示した.

図-4 は,腹板,フランジの吸収エネルギーをその遷移曲線¹⁾とともに示している.ただし,上部棚 吸収エネルギーvEshelf が実験的に得られていないた め,同曲線の定数の決定に際しては,vEshelf は vTs時 のエネルギーの2倍と仮定した.これより,0℃の吸 収エネルギーは,腹板では0J,フランジでも平均38J

であり、フランジの方が高い吸収エネルギーを示した.しかし、0℃における吸収 エネルギー100J, ぜい性破面率 10%以下を示す溶接構造用熱間圧延鋼材 SM400A²⁾ に比べて、組立材は著しい低温ぜい化特性を示すことが分かる.

<u>3.3 硬さ試験</u>

腹板,フランジとL.B.の板厚方向に沿ったビッカース硬さHvの分布を図-5に示す.硬さは板厚を4等分する5か所で1か所あたり3回計測し,同図中には横軸を板厚方向の無次元座標 z/t として,各計測結果と平均値を示した.これより,Hv

は腹板で 120~160, フランジで 110~140, L. B.では 120~140 を示した. 一方, それぞれ 1927 年, 1931 年架設の鋼橋撤去材

 (R1, R2 材)と SM400A の計測結果²⁾によれば, Hv は経年 鋼材では 140~200, SM400A では 140~180 を示しており, 組 立材は若干軟らかいことが分かる.

(*) ***********************************	$ \begin{array}{c} \underbrace{\$}_{0} \\ \underbrace{1} \\ \underbrace{\$}_{0} \\ \underbrace{\$}_{0} \\ \underbrace{1} \\ \underbrace{1} \\ \underbrace{1} \\ \underbrace{1} \\ \underbrace$
図 - 3 ぜい性値 Transition curve: $vE(T) = \frac{vE_{steff}}{\exp[k_c(T-vT_r)]+1}$ vE(T): Absorbed energy (1) vE(T): Absorbed energy (2) $vE_{steff} = 43$ J $vE_{steff} = 43$ J $vE_{steff} = 43$ G $vT_E = 43$ °C $vT_E = 43$ °C $vT_$	友面率と遷移曲線 100 (Transition curve : $v(T) = \frac{vE_{ssc}}{exp[k(T - vT_{c})] + 1}$ v(T) : Absorbed $vE_{theyt} = 90 J$ $vE_{theyt} = 90 J$ $vE_{theyt} = 18 °C$ 0 -100 -50 0 0 Temperature T (°C)

図-4 吸収エネルギーと遷移曲線

(a) 腹板



(b) フランジ

表-3 化学成分分析結果

Specimen	Chemical composition ×10 ⁻² (%)										
	С	Si	Mn	Р	S	Ni	Cr	Mo	Cu	V	В
Web	5	<1	54	7.6	5.8	4	2	<1	<1	<1	<0.1
L.B.	1.3	<1	26	8	11	4	3	<1	1	<1	<0.1
R1	11.3	1	44	5.7	3.9	4	3	0	20.6	0.1	0
R2	20.7	1	52	3.5	4.3	3	1.6	0	7	0	0
SM400A	15	10	69	2.4	0.7	2	2	0.5	1	0.1	0.1

<u>3.4 化学成分分析</u>

化学成分分析結果として、L. B.と腹板の化学成分の質量分率を、1927年、1931年架設の鋼橋撤去材(R1, R2 材)と現代の鋼材 SM400A²⁾に関する計測結果と比較して表-3に示す. 同表より、腹板、L.B.とも、R1, R2 材や SM400A に比べて、鋼材の性質に悪影響を及ぼすとされている S や P の含有率が高い反面、強度の向上に寄与す る C の含有率の少ないことが分かる. 腹板や L.B.の Hv が R1, R2 材や SM400A に比べて小さいのは、C 含有量の 低さによるものと考えられる.

<u>4. まとめ</u>

115年前に建設された鋼トラス橋組立材の溝形鋼,レーシングバーについては,現代の SS400の引張強度を下回 る場合がある.また,それらは現代の鋼材に比して著しい低温ぜい性特性を示し,現代の鋼材に比して炭素含有 量が低いため軟らかく,硫黄やリンの含有量が多いことが示された.

[【]謝辞】本研究の遂行に当たって,森村橋撤去材は静岡県駿東郡小山町からご提供を頂いた.また,科研費基盤研究(C) 腐食した組立部材の圧縮耐荷力特性に関する研究(研究課題番号19K04587,研究代表者 三好崇夫),公益財団法人 木下記念事業団 学術研究活動助成(腐食した形鋼からなる柱部材の残留応力分布の把握と圧縮強度の評価,研究代表者 三好崇夫)の助成を受けた.ここに記して謝意を表する. 【参考文献】 1) 日本溶接協会:溶接継手のぜい性破壊発生及び疲労き裂進展に対する欠陥の評価方法 WES2805,2007.2) 金ら:高経年鋼材の溶接性および継手の機械的特性評価 -既設橋梁の溶接を用いた補修・補強に関する研究(I)-,鋼構造論文集, Vol.12, No.46, pp.19-25, 2005.