建築構造用高性能 590 N/mm² 級 TMCP 鋼板「HBL®440」

High Performance 590 N/mm² Class Thermo-Mechanical Control Process (TMCP) Steel Plate "HBL[®]440" for Building Structure

大森章夫OHMORI AkioJFE スチールスチール研究所鋼材研究部主任研究員(課長)・博士(工学)中川佳NAKAGAWA KeiJFE スチールスチール研究所土木・建築研究部主任研究員(副課長)室田康宏MUROTA YasuhiroJFE スチール東日本製鉄所(京浜地区)商品技術部主任部員(課長)

要旨

従来の建築構造用 590 N/mm² 級鋼 SA440 の製造プロセスでは,建築構造用鋼として必要な低降伏比(低 YR) 特性を確保するために 2 相域焼入を含む複数回のオフライン熱処理が必須であったが,JFE スチール独自のオンラ イン冷却設備を活用した TMCP(Thermo-mechanical control process)技術を駆使することにより,2 相域焼入が 省略可能な高性能 590 N/mm² 級 TMCP 鋼板「HBL[®]440」を開発した。板厚 19 mm から 100 mm の鋼板を製造し, SA440 と同等の機械的性質に加え,優れた溶接性と超大入熱溶接部靭性を達成した。また,本鋼材を用いた鉄骨部 材が優れた塑性変形性能を有することも確認できた。

Abstract:

Conventional 590 N/mm² class steel for building structures, SA440, has been manufactured by a multiple off-line heat treatment processes involving intercritically reheated quenching, in order to achieve low yield ratio required for seismic resistance buildings. High performance 590 N/mm² class thermo-mechanical control process (TMCP) steel plate "HBL[®]440" for building structures, which can be manufactured without an intercritically reheated quenching, has been developed by applying the uniquely advanced JFE Steel's on-line accelerated cooling system. The developed steel plates from 19 mm to 100 mm in thickness satisfy the specification of SA440 and exhibit excellent weldability and high heat affected zone (HAZ) toughness in welded joints with very large heat inputs. Furthermore members fabricated with the developed steel plates have achieved equivalent plastic behaviors to those of SA440.

1. はじめに

近年の高層建築物の大スパン化や,商業スペース,オフィ ス,ホテルなどの重層化などに伴い,鉄骨柱の厚肉化と大 径化が進んでいる。1993年に竣工したランドマークタワー では,最大100mm厚×1000mm角の断面を有する大断面 のボックス柱が使用された。このような鉄骨柱の大断面化 による重量増加を抑制し,鋼材製造,鉄骨加工,運搬,建 方など各過程での環境負荷とコストを低減するため,高強 度鋼材の必要性が高まっている。

一方, 地震が多発する我が国では, 建築構造物の鉄骨部 材には, 大地震による倒壊を防ぐため, 塑性変形によってエ ネルギーを吸収することが求められる。そのため, 柱や梁な どの建築鉄骨部材に用いられる鋼材には, 多くの場合, 降 伏比 YR(Yield ratio, YR=(降伏強度(YS))/(引張強度(TS)) が 80%以下の低降伏比(低 YR) 特性が要求される。しかし ながら, 一般的に鋼材強度の増加に伴って YR は上昇するた め,高強度化と低 YR 化の両立は困難になる。1990 年代に 開発された熱処理型の建築構造用 590 N/mm² 級鋼板 (SA440)¹⁾では,多量の合金添加とともに,たとえば図1(a) に示すような2相域焼入を含む多段熱処理により低 YR 特性 を確保している。このような複雑な熱処理は工期の長期化 を,多量の合金添加は溶接性の低下をもたらし,SA440の 適用拡大を妨げる要因となっていた。



Fig. 1 Manufacturing process of low yield ratio (YR) 590 N/mm² class steels





JFE スチールでは、オンライン(非調質)で材質を造り込 むための TMCP(Thermo-mechanical control process:加工 熱処理)技術を駆使することにより、図1(b)のような2 相域熱処理を省略したプロセスで SA440と同等の機械的特 性を確保した。さらに、独自の溶接熱影響部高靭化技術と の組合わせにより、優れた溶接施工性と超大入熱溶接部靭 性をも兼ね備えた建築構造用高性能 590 N/mm² 級 TMCP 鋼 板「HBL[®]440」を開発し、2013年8月に板厚19~ 100 mmの範囲で国土交通大臣認定を取得した。本稿では、 建築構造用鋼として必要な低 YR 特性および超大入熱溶接部 靭性を高強度化と同時に達成するための基本指針と、開発 鋼板の母材および溶接継手の基本性能、そして部材性能を 紹介する。

2. 成分設計および TMCP の基本指針

2.1 低降伏比(低 YR) 確保のための TMCP 技術

高強度鋼において低 YR 化を達成するための基本指針は, ミクロ組織を軟質相と硬質相からなる複相組織にすること である。590 N/mm² 級鋼では,軟質相と硬質相の組合わせ として,フェライト+ベイナイト,フェライト+焼もどしマ ルテンサイト,ベイナイト+パーライト+MA (MA: Martensite-austenite constituent)などが用いられる。TMCP によってこのような複相組織を実現するには,化学成分,制 御圧延条件,加速冷却条件を最適化する必要がある。

図2は、開発鋼のミクロ組織に及ぼす加速冷却条件の影響を模式的な連続冷却変態線図(CCT 図)を用いて示した 図である。適正な温度で加速冷却を停止した(b)では、写 真1(b)のようなベイナイト+パーライト+MAの複相組 織が得られ、十分な強度と低 YR 特性を両立した所望の引張 特性が得られる。しかし、条件(a)のように冷却停止温度 が高すぎると、写真1(a)のようにフェライト+パーライト 組織となって強度が不足し、条件(c)のように冷却停止温 度が低すぎると、写真1(c)のように高 YR のベイナイト単 相組織となる。図3に低 YR の複相組織(b)と高 YR のベ









イナイト単相組織(c)の応力-ひずみ曲線の例を示す。MA の存在は YS の低下と TS の増加を同時にもたらし,低 YR 化への寄与が特に大きい。

このようなミクロ組織の複相化制御による高強度と低 YR 特性の両立は、図2(d)のように加速冷却を途中で中断し てフェライトを析出させたり、(e)のような連続冷却中にフェ ライトを析出させる冷却速度制御によっても実現できる。ま た、Mn、Cr、Mo、Nb などの合金添加によって MA の生成 量が増加することが知られており²⁾、これらの合金元素添加 量の最適化も重要である。

開発鋼では、高精度かつ自在な冷却パターンを可能にす る JFE スチール独自の鋼板水冷装置 Super-CR³⁾ と Super-OLAC^{®4)} を活用するとともに、Cr, Mo, V, Nb の添加量 を最適化することによって,適正なミクロ組織と機械的性質 を達成した。

2.2 超大入熱溶接熱影響部高靭化技術

高層ビルの鉄骨柱として使用される四面溶接組立ボック ス柱の製作には、エレクトロスラグ溶接(ESW)や多電極 サブマージアーク溶接(SAW)など入熱量が 500 kJ/cm を 超える超大入熱溶接が適用され、熱影響部(HAZ)の著し い脆化が問題となる。

これまでの大入熱 HAZ 靭性向上手法としては、(1) TiN や酸化物など高温でも安定な微細粒子分散によるオーステ ナイト(γ) 細粒化, (2) 低 C または低 Ceq 化 (Nb 低減も 含む)による焼入性低下,(3) 微細分散粒子活用によるγ 粒内フェライト生成促進など、比較的焼入性の低い成分設 計で HAZ 組織をフェライト主体とすることにより, MAを 含む上部ベイナイトなど低靭性組織の生成を抑制すること が基本であった⁵⁾。

一方,本開発鋼は,強度確保とオンライン製造での低降 伏比化のために Mo などの合金元素を添加し、従来より焼 入性がやや高い成分設計としている。このため、ボックス柱 用など大入熱溶接部靭性が特に要求される仕様に対応する 際には、大入熱溶接 HAZ での上部ベイナイトの生成を許容 したうえで、上部ベイナイト中の MA 生成を極力抑えるこ とによる靭性改善を志向した。Si 低減により大入熱 HAZ に 生成する MA が減少することは従来から知られているが⁶⁾, Siと同時にPを低減することにより、さらに MA 量は減少 して HAZ 靭性が向上する。写真2は、入熱1000 kJ/cmの ESW 溶接 Bond 部近傍を模擬する熱サイクル (1400℃加熱,



(0.25Si-0.010P) $vE_{0C} = 13 J$ MA : Martensite-austenite constituent

(0.06Si-0.004P) $vE_{0C} = 42 J$

 vE_{0C} : Absorbed energy

写真 2 ESW 相当の再現 HAZ 組織



800~500℃冷却時間1000 s)を付与した再現 HAZ のミクロ 組織写真である。従来成分の SA440(高施工型 SA440-U⁷⁾) では MA が認められるのに対し、Si と P を同時に低減した 低 Si-低 P 成分では、MA は顕著に減少してパーライト組 織に変化した。それにともない,開発鋼の再現 HAZ 靭性は 上部ベイナイト主体のミクロ組織であるにもかかわらず改善 された。

3. 開発鋼板の特性

3.1 母材特性・溶接性

表1に開発鋼の化学成分の目標範囲(HBL[®]440 規格)と 実機出鋼成分(製品分析値)を示す。C含有量を0.10%未 満に低減して溶接低温割れ感受性を抑えたうえで、母材お よび大入熱 HAZ において強度と靭性のバランスに優れたべ イナイト主体のミクロ組織が得られるように、Cr, Mo, V,

	Thislerass (mm)			Caa*1	D *2					
	Thickness (mm)	С	Si	Mn	Р	S	Others	Ceq	I CM	
	19	0.06	0.21	1.47	0.008	0.002		0.42	0.17	
	25	0.06	0.21	1.45	0.010	0.002		0.41	0.17	
	40	0.05	0.21	1.46	0.009	0.001		0.41	0.16	
Developed steels	50	0.05	0.21	1.47	0.010	0.001	Cr, Mo, Nb, V, Ti	0.41	0.16	
	60	0.09	0.06	1.50	0.005	0.002		0.45	0.20	
	80	0.09	0.07	1.46	0.004	0.002		0.45	0.20	
	100	0.08	0.07	1.49	0.005	0.002		0.45	0.20	
Target of HBL440	<i>t</i> ≦40	< 0.12	< 0.55	≦1.60	$\leq 0.030^{*3}$	< 0.000		≦0.44	< 0.22	
	40 < t	≦0.12	≦0.55		$\leq 0.020^{*4}$	≦0.008	as necessary	≤0.47	≥0.22	

表1 開発鋼の化学成分 Table 1 Chemical compositions of developed steels

 $^{\text{s}_{1}}$ Ceq = C + Si/24 + Mn/6 + Ni/40 + Cr/5 + Mo/4 + V/14

 ${}^{*2}P_{CM} = C + Si/30 + Mn/20 + Cu/20 + Ni/60 + Cr/20 + Mo/15 + V/10 + 5B$ ${}^{*3}HBL440B, {}^{*4}HBL440C$

	Thiskness (mm)	Sussimon		Tensile prop	Impact properties								
	Thickness (mm)	Specimen	YS (N/mm ²)	TS (N/mm ²)	YR (%)	El (%)	vE0°C (J)	vTrs (°C)					
Developed steels	19		490	619	79	18	358	- 95					
	25	JIS 1A	487	613	79	21	371	- 65					
	40		485	614	79	27	364	- 45					
	50		484	612	79	31	380	- 105					
	60	JIS 4	482	631	76	29	347	- 50					
	80		471	601	78	27	348	- 85					
	100		471	603	78	28	340	- 80					
Target of HBL440	19≦ <i>t</i> ≦32					≥15							
	32 <t≦40< td=""><td>JISTA</td><td>440~540</td><td>590~740</td><td>≦80</td><td>≧16</td><td>≥70</td><td>—</td></t≦40<>	JISTA	440~540	590~740	≦80	≧16	≥70	—					
	40< <i>t</i> ≦100	JIS 4				≥20							

表2開発鋼の機械的特性

Table 2Mechanical properties of developed steel plates

YS: Yield strength TS: Tensile strength YR = YS/TS El: Elongation vF_{erc} : Absorbed energy vTrc: Brittle to ductile transition temperature

 $vE_{0^{\circ}C}$: Absorbed energy vTrs: Brittle to ductile transition temperature

表 3 y 形溶接割れ試験結果

Table 3 Results of y-groove weld cracking test

Thickness (mm)	Walding	Test conditions	Cracking ratio (%)				
	method	Consumable Welding conditions	Pre- heating	Surface	Section	Root	
100		MG-60, <i>ø</i> 1.2*		0	0	0	
	GMAW (CO ₂)	250A-30V-26cm/min (17 kJ/cm) Atmosphere: 5°C, 60%	no (5°C)	0	0	0	

*Kobe Steel, Ltd.

Ti などの元素を添加した。板厚 60 mm 以上の鋼板はボック ス柱用途を想定し、大入熱溶接 HAZ 靭性を考慮した前述の 低 Si一低 P 系成分とした。

表2には鋼板母材の引張特性およびシャルピー衝撃特性 を示す。いずれも目標(HBL[®]440 規格)を満足している。シャ ルピー破面遷移温度(vTrs)は-40℃未満であり,優れた 母材靭性を示した。 **表 3**には板厚 100 mm の y 形溶接割れ試験結果を示す。 CO₂ 溶接(GMAW)による予熱なし(5°C)の試験で割れは 発生しなかった。従来の SA440 規格($P_{CM} \leq 0.28$)¹⁾に対し て大幅に溶接性が向上しており,高施工型 SA440($P_{CM} \leq 0.22$)⁷⁾と同等以上の優れた溶接性を有する。

3.2 溶接継手特性

サブマージアーク溶接(SAW),エレクトロスラグ溶接に よる大入熱溶接継手を作製し、シャルピー衝撃試験を行なっ た。溶接条件と継手概要を**表4**に、シャルピー試験片の採 取位置と試験結果をそれぞれ図4、5に示す。入熱500kJ/ cm以上の超大入熱溶接継手においても、平均70J以上の優 れたシャルピー特性を示した。

3.3 部材性能

3.3.1 局部座屈に対する性能

井上ら⁸⁾は,後にSA440規格になったと考えられる低降

Welding method	Thickness (mm)	Pre heating	Groove shape	Consumable	Heat input (k I/cm)	
weiding method	Thickness (mm)	i ic-licatilig	Gloove shape	Welding conditions	fieat input (ks/eiii)	
Submerged arc welding (SAW)	60	no (17°C)	35° 60	Wire (L) : KW-101B [*] Wire (T) : KW-101B [*] Flux: KB-551 [*]	572	
			60 (mm)	(L) : 2 300 A-38 V (T) : 1 800 A-52 V 19 cm/min		
Electropic welding (ESW)	100	no (8°C)		Wire: KW-60AD [*] Flux: KF-100AD [*]	060	
Electrosiag welding (ESW)	100	no (8 C)	100 300 (mm)	380 A-52 V 1.2 cm/min	960	

表 4 溶接条件 Table 4 Welding conditions

*Kobe Steel, Ltd.



図4 溶接継手シャルピー試験片採取位置





(b) Electroslag welding (ESW) joint

図5 溶接継手シャルピー試験結果



伏比 590 N/mm² 級鋼材の短柱圧縮実験を実施している。本 節では開発鋼 HBL[®]440 の短柱圧縮実験の結果を井上ら⁸⁾ の短柱圧縮実験の結果と比較し、局部座屈に対する性能を 考察する。

図6に短柱圧縮実験の概要を示す。文献⁹⁾に従い、断面 に均等に荷重がかかるように鉛直下方に鉛直載荷した。

表5には試験体の詳細を示す。試験体は溶接組立箱形断面の短柱,全2体でFA-FB境界,FB-FC境界を狙って設定した。ともに公称板厚19mmの鋼板を利用した実物サイズである。

図 7 に実験で得た塑性変形倍率 *R*_m の結果を SA440 の結 果⁸⁾ と重ねて示す。ここで, *R*_m は次式で定義される。

 $R_{\rm m} = \varepsilon_{\rm max}/\varepsilon_{\rm y} - 1$

*ε*max:実験最大耐力時の圧縮ひずみ((試験体の縮み)/(初期高さ))

 ε_{y} :降伏ひずみ (= σ_{y}/E)

σy:試験体鋼材の引張試験による降伏耐力(N/mm²)

E:ヤング係数 (=205 000 N/mm²)

また, 横軸は, 幅厚比 B/t に $(\sigma_y/E)^{1/2}$ を乗じた一般化幅 厚比を用いており, σ_y で基準化した幅厚比となっている。

図7によれば、開発鋼はSA440と同等の性能を有してい ることが分かる。また、開発鋼は「鋼構造限界状態設計指 針¹⁰⁾」に示される目標値も達成している。これらより、局 部座屈を支配する指標、幅厚比ランクについて開発鋼は SA440と同様に設定してよいと考えられる。

3.3.2 柱梁接合部の性能





図6 短柱圧縮実験概要

Fig. 6 Set-up of stub-column test

_	Table 5 Specimens of stub-column test											
Specimen	<i>B</i> (mm)	<i>t</i> (mm)	B/t	$(B/t) (\varepsilon_{\rm y})^{1/2}$	A (mm)	<i>h</i> (mm)	σ_{y}	$\sigma_{\rm u}$	<i>a</i> / <i>a</i>	EL (%)		
							(N/r	nm ²)	O _y /O _u			
	BOX 1	455.3	19	24.1	1.18	32 990	1367	495	621	0.80	43	
	BOX 2	512.2	19	27.1	1 30	37 296	1538	472	612	0.77	44	

表 5 単柱圧縮試験体詳細 Table 5 Specimens of stub-column test

B: Width, *t*: Thickness, ε_y : σ_y/E , *E*: Young modulus = 205 000 (N/mm²), *A*: Area, *h*: Height,

 σ_y : Yield strength, σ_u : Tensile strength, EL: Elongation, (σ_y , σ_u and EL are from coupon tensile test, JIS No. 5)



Fig. 7 Result of stub-column test

価するために繰返し載荷実験を実施した。試験体は全2体で, 図9に示すように接合部のディテールが実験変数となって いる。すなわち,梁ウェブをボルト接合し梁フランジはスカ ラップを作って溶接する「現場溶接型」と,梁ウェブを隅肉 溶接し梁フランジはスカラップを作らずに溶接する「工場溶 接型」である。梁端フランジの溶接では,ともに,溶接材 料JIS Z 3312 G59JA1UC3M1T(1.2 ¢)を用い,入熱 30 kJ/cm 以下,パス間温度 350℃以下で管理した。

柱と梁は図8に示したサイズの溶接組立H形鋼であり, 破壊を想定している梁に板厚19mmおよび25mmの開発 鋼を用いた。これらの鋼板の機械的性質を**表6**に示す。 80%以下の降伏比と290~379Jの高い靭性を有している。

図 10 に梁端のモーメントー回転角関係を全塑性モーメント時の値で基準化して示す。スカラップを有する試験体 S では,変形が進むにつれ,梁フランジとスチールタブのスリット部を起点とした延性き裂と,スカラップ底から発生した延性き裂がそれぞれ進展し,これらがつながる形で脆性破壊した。一方,スカラップがない試験体 NS では,梁フランジとスチールタブのスリット部から延性き裂が発生し,溶接熱

影響部に沿って進展した後,母材側への脆性破壊となった。 試験体Sは塑性率(=θ/θ_p)で3以上,試験体NSは塑 性率で6以上の変形に耐えており,ともに,塑性化後も大 きく変形し,耐力は全塑性モーメントM_pから15%以上上 昇した。



図8 柱梁接合部繰返し載荷実験の概要

Fig. 8 Set-up of cyclic loading test of connection



表6 柱梁接合部繰返し載荷試験体に用いた開発鋼板の機械的特性

Table 6 Mechanical properties of the developed steel plates for specimens of welded beam-to-column connections

	Column flange and web				Beam flange				Beam web						
Specimen	σ_{y}	$\sigma_{\rm u}$	- (-	EL	vE _{0°C}	σ_{y}	$\sigma_{\rm u}$	- / -	EL EL	vE _{0°C}	σ_{y}	$\sigma_{\rm u}$	- / -	EL	vE _{0°C}
	(N/mm^2) $\sigma_{y/r}$		O _y /O _u	(%)	(J)	(N/mm^2) O_{y}/O_u		^{Du} (%) (J)	(J)	(N/r	(N/mm ²)		^u (%) ((J)	
S (Scallop)	400	641	0.79	10	216	40.4	(21	0.79	47	200	406	620	0.70	12	270
NS (Non-scallop)	499	041	0.78	48	310	494	031	0.78	4/	290	490	030	0.79	43	5/9

 σ_y : Yield strength, σ_u : Tensile strength, EL: Elongation, (σ_y , σ_u , and EL are from coupon tensile test, JIS No. 5) vE₀·c: Charpy absorbed energy at 0°C



図10 柱梁接合部繰返し載荷試験結果

Fig. 10 Result of cyclic loading test of connection

これらの結果は、同条件の SA440 の柱梁接合部の繰返し 実験¹¹⁻¹³⁾ とほぼ同等の性能であり、開発鋼が十分な塑性変 形性能を有することを示している。

4. おわりに

開発鋼「HBL[®]440」は、TMCP技術を駆使することにより、 従来の建築構造用 590 N/mm²級低 YR 鋼板(SA440)に必 須であった2相域熱処理を省略して、同等の機械的性質と 優れた溶接性を実現した鋼板である。本開発鋼板を用いた 鉄骨部材が SA440 と同等の性能を有することも部材試験に より確認できた。溶接組立H形鋼、角形鋼管(プレスコラム)、 円形鋼管、四面溶接組立ボックス柱などの建築鉄骨部材へ の適用が期待される。

参考文献

- 日本鉄鋼連盟.高性能鋼利用技術小委員会編.建築構造用高性能 590 N/mm² (SA440) 鋼設計・溶接施工指針.2004,47 p.
- 平井征夫. 高張力鋼の M-A Constituent (島状マルテンサイト) とじん
 性. 溶接学会誌. 1981, 50, p. 37-48.
- JFE スチール、プレスリリース「厚板ハイテン製造プロセスに革新」.
 2011-07-06. http://www.jfe-steel.co.jp/release/2011/07/110706.html.
- 小俣一夫,吉村洋,山本定弘.高度な製造技術で応える高品質高性能 厚鋼板.NKK 技報. 2002, no. 179, p. 57-62.
- 5) 木村達己,角博幸,木谷靖. 溶接部靭性に優れた建築用高張力鋼と溶 接材料. JFE 技報. 2004, no. 5, p. 38-44.
- 伊藤慶典,邦武立郎,池田允彦,大谷泰夫,小溝裕一. 低シリコン高 張力鋼の特性. 住友金属. 1977, 29, p. 395.
- 7)石井匠,藤沢清二,大森章夫.超高層ビル向け建築構造用鋼材の概要 と適用例.JFE 技報. 2008, no. 21, p. 1-7.
- 8) 井上哲郎, 桑村仁. 降伏棚のある低降伏比 60 キロ高張力鋼短柱の応 力-ひずみ特性(十字形および箱形断面). 日本建築学会構造工学論文集. 1991, 37 B, p. 225-238.
- 9)建築研究所.日本鉄鋼連盟編.鋼構造建築物の構造性能評価試験法に 関する研究委員会報告書.2002,221 p.
- 10) 日本建築学会編. 鋼構造限界状態設計指針・解説. 2002, p. 121-124.
- 11)藤牧勇太,中込忠男,崎野良比呂. SA440 鋼を用いた柱梁溶接接合部 の破壊及び変形能力に関する実験的研究.日本建築学会構造系論文集. 2011,666, p. 1499-1506.
- 12) 植木卓也,中川佳,大森章夫,中川郷司,石井匠,加村久哉.「建築 構造用高性能 590 N/mm² TMCP 鋼材の部材性能その 1」.日本建築学 会大会学術梗概集構造Ⅲ.名古屋,2012-9-12-14,日本建築学会,2012, p. 1249-1250.
- 13) 中川佳,植木卓也,中込忠男,石井匠,中川郷司,加村久哉.「建築 構造用高性能 590 N/mm² TMCP 鋼材の部材性能その 2」.日本建築学 会大会学術梗概集構造Ⅲ.名古屋,2012-9-12-14,日本建築学会, 2012, p. 1251-1252.





佳



大森 章夫

中川

室田 康宏