

F E o u K ?  
KAWASAKI STEEL GIHO  
Vol.30 (1998) No.1

---

TMCP Z ; H I v ' RIVER-TOUGH355° %X W" fl ž %z J d J

# TMCP 極厚 H 形鋼「RIVER-TOUGH355」の 柱材としての靱性特性\*

川崎製鉄技報  
30 (1998) 1, 21-26

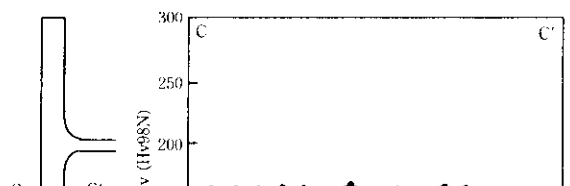
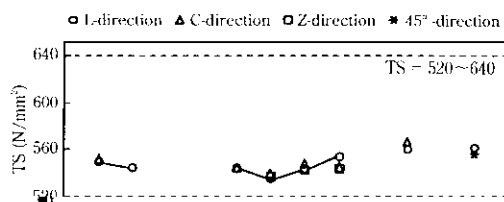
## Mechanical Property and Structural Behavior of TMCP Extra Heavy H-Shape Column, "RIVER-TOUGH355"

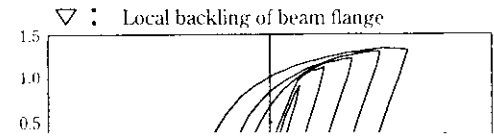
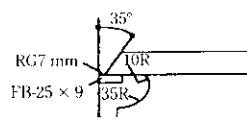
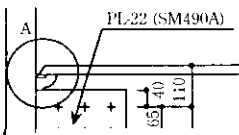
要旨

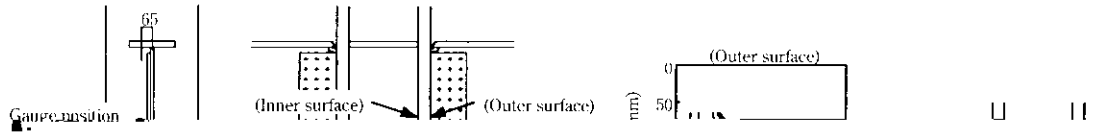


Table 1. Typical chemical composition of CTMOP (in mass%)

Specified values	(mass%)						
	C	Si	Mn	P	S	Ceq	Pcm
	≦ 0.02	≦ 0.55	≦ 1.60	≦ 0.020	≦ 0.008	≦ 0.42	≦ 0.27
R1355	0.13	0.45	1.35	0.012	0.006	0.40	0.25







フランジが固定端で全塑性モーメントに達したときの変形角、 $\gamma_m$ ；  
 接合部パネルの最大耐力時の変形角とすると、接合部パネル降伏か  
 ら柱フランジ降伏までのせん断変形角の増分  $\Delta\gamma$  は、

Table 3 Test results in comparison with the ratio of estimated load increment

Specimen (No. 2)	Test result	Fielding, et al.	Matsuo, et al.
$\Delta Q/Q_{PY}$	0.45	0.49	0.60

$\gamma_i$  に達したときの  $\Delta$  を  $\Delta_i$  とすると、

$$\gamma_i = \Delta_i / (h_b / 2) \dots\dots\dots (3)$$

および

$$\gamma_y = \tau_y / G \dots\dots\dots (4)$$

一方、上記仮定 (1) より、

#### 4.2 変形能力

耐震安全性を評価するための塑性変形能力を定義する指標を本実験結果について求めることにより、極厚 H 形鋼・H 形鋼梁接合部部分架構の実験結果について検討した。すなわち、実験で得られた

参 考 文 献