## 0[(Ù"'

## ] î0 5r • KAWASAKI STEEL GIHO Vol.14 (1982) No.3

+¬ · ´ Ü#Ý3M5 9µ) b\*•7È ö

Seismic Study on Rack-Supported Building

j 'v U (Shozo Takizawa) £ • ¼(Noboru Yamamoto) â Ì \*> (Tsunemi Mochinaga)

0[ " :

 $\hat{U} \mu_{i} (, \hat{'} 9\mu) ) = ... \$ K \ddagger ?>* h v ~ U E S M / o'g / U b0;0£ \ddagger>* O 5 G I \in S$   $( \ddot{o} = ... = D K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->** \bullet ? \dot{E} \ddot{o} ¥ V b w m \bullet \backslash K Z \hat{U} \mu_{i}$   $\hat{U} \cdot ... = D K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->** \bullet ? \dot{E} \ddot{o} ¥ V b w m \bullet \backslash K Z \hat{U} \mu_{i}$   $\hat{U} \cdot ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->** \bullet ? \dot{E} \ddot{o} ¥ V b w m \bullet \backslash K Z \hat{U} \mu_{i}$   $\hat{U} \cdot ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->** \bullet ? \dot{E} \ddot{o} $ V b w \wedge m \bullet \backslash K Z \hat{U} \mu_{i}$   $\hat{U} \cdot ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... \vee ->* \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8>* ? X \ddagger = i M \bullet ... = 0 K Z/ce 8$ 

Synopsis :

Rack-supported building, where the rack struct ure is designed to support roof and side components, has come to be built widely to reduce the total cost of new warehouse construction. Due to economic reasons, rack frames are composed of thin-wall, cold-formed steel members assembled by eccentric connections. This paper presents the analytic and experimental investigations of the effect of eccentrically welded connections on the seismic behavior of ra ck-supported stuctural systems. The study covers the strength and ductility of the welded connection and the elastic-plastic restoring force characteristics of the rack frame under both static and dynamic loading conditions. The response behavior in tha full- scale shaking table test is also included. Through correlation and evaluation of the test results, the seismic safety as well as the earthquake resistant design techniques of the rack structure have been determined.

(c)JFE Steel Corporation, 2003

## •ec blîª?}70t[ArM

	自動倉庫用軽量骨組の耐震性
	Seismic Study on Rack-Supported Building
1	滝沢章 三*  山本 昇** ≌baten ™-b ¥
ຳ ເ ຄຳ	
-	
	5
	持 永 恒 美***
	Tsunemi Mochinaga
	Synopsis:
	Rack-supported building, where the rack structure is designed to support roof and side components, has
1	ter ter and the second se
⊡ *	. <u>18</u> 3
• -	
-	
1 	
19 <mark>1</mark>	
፦ ነ, թ	
<u></u>	
·	

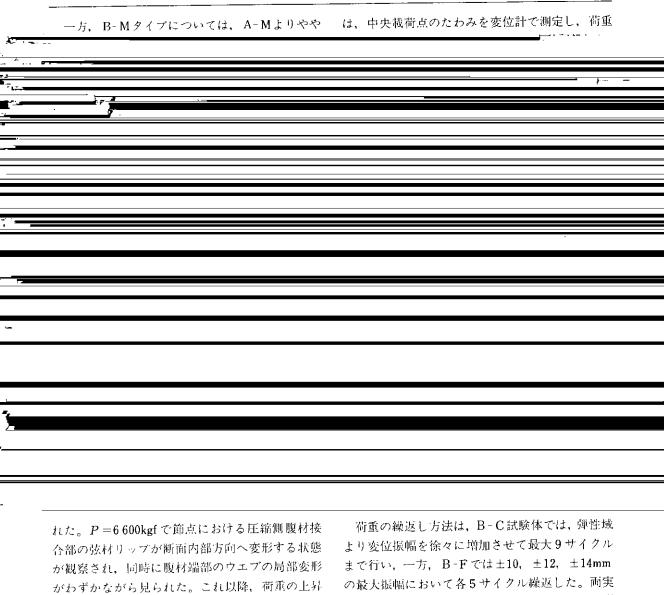
	383	川崎製鉄技報		1982
			ず ねらみ うしうしし パロプロアクタイエットドラ	- / п4- \ т1 -ж.•2лн
1				
f				
1	) <u></u>			
	• <b>*</b>			
	<u> </u>			
. D.,				
-				
_				
	増大させる手段として、簡略化した節点接		ーの構造評定を取得し,ひ; 訓練なた想か	きつづき建設
	柔軟性 <u>を逆に利用する偏心接合法を導入し</u>		引認定を得た。	
	7			
·				
	· _ · · · · · · · · · · · · · ·			
	社に如うれたことはいまだ小師当れておら	、ず 解 2 構造	「の概要と実験の日的	
<u></u>				
· · ·				

	Vol. 14 No. 3	白動倉庫用輕量	言音組の動詞性	384
	ョイントを介して独立の構造となっ き場は通常の圧延形鋼を用いた小規 て設計している。		す腹材偏心距離の影響。 (2) 全体の塑性変形能力の評価と, 設計への導入。	その耐震2次
	4 <b>m</b> v • ·			
1.11 1.11 1.11 1.11 1.11 1.11 1.11 1.1	<b>-</b> 19			
2				
	6			
 	·			
<u>}</u>				
۲				
<del></del> {				
۱ <u>۲</u>				
· · 📕				
•				
<u>د ک</u>				
	1.976	()- ++1 - 左(	が形に対する笛古波接維王の朝桃垣	モビー対する午
· ·				
-				
,				
e -				
4 ⋠,{				•
2.				

	۲ <del></del>	ب 1911 – سلط الألب علي . 1911 – مسلسل علي .	1000
·			
· .			
2			
٤.			
_			
	· · · _ · _ · _ · _ · _ ·		
	The last 1. Martin Contraction of motion	niale .	
	Table 1 Mechanical properties of mater		
	Steel Thickness Y.P. T.S.	El. .2) (0/) TT • Thuck (data table	and the second of the second o
	K		
- 1			
<u> </u>			
2 <b></b> - 2			
<u> </u>			
]			
<b></b>			
- a			
f:			
· • ,			
		Land to de la constante de la c	
· · ·		per ser and the second s	
<u> </u>			
-			
ь <u>с</u>			
7			
т. У			

	Vol. 14 No. 3	自動倉庫用軽量	骨組の耐炭性	386
		- 信で町前街よい4-英ノナ	9 稀類のトラフ むを 両課 単純 支持	山中隹山載荷
2				
· ·				
	-			
<b>A</b> ,				
·				
;				
				<u></u>
1				
1	<b>_</b>	∎t		
<u></u>				
* <u>Fr</u>				
ų <u> </u>				
<u>,                                     </u>				
-	,			
1				
 12	<u> </u>			v
<b>.</b>				
·•				

	387	川 崎 製 鉄 技 報	1982
, <u>}</u>			
I.			
ł , <u> </u>			
N.	100 m		
) 			
	·····		
·			
1			
·			
1_			
-			
, i <u>, i</u> , <u>/7:</u>			
) <u>-</u>			
-			
]-			
L			



はわずかで、たわみのみが増大し、節点の弦材リ 。デの曲げの形が進行した 最後に 腹材材端に 験でも、前節と同様に、各荷重段階の変位、ひず みの計測、および溶接部のクラック、局部変形の

おけるウエブの局部変形が拡大されたことにより、 腹材の曲げねじり座屈が誘発され、耐力は減少に

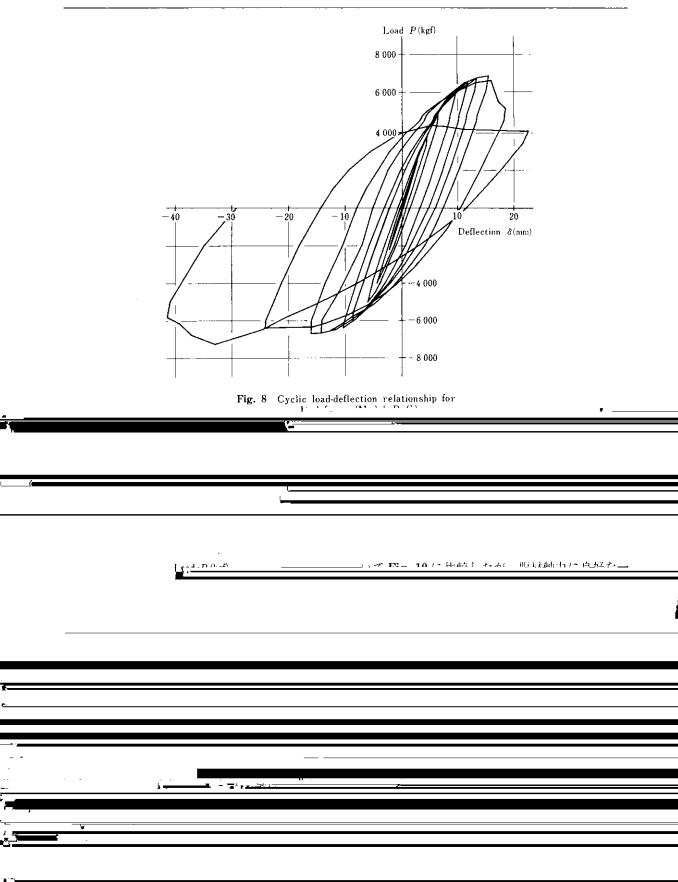
有無等の観察を行った。

5<u>.2.2</u> 実験結里

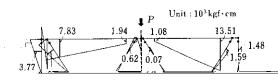
向った。

このような崩壊に至るまでの変形状態の相異は, 明正あた画々ノマの水形能力の差とたって表われ

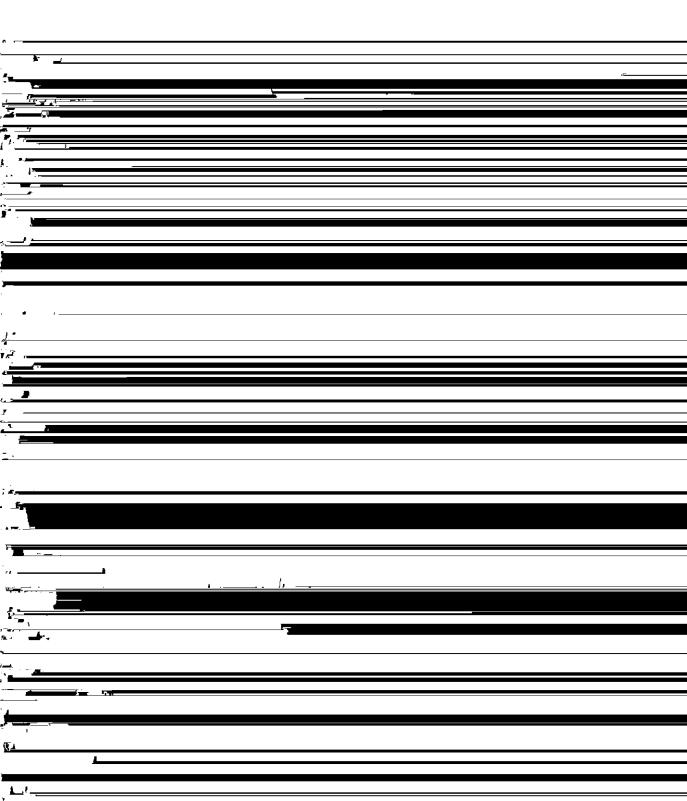
漸増変位振幅実験(B-Cタイプ)より得られた 荷重—たわみ曲線を **Fio. 8**に示す。 図にみられる



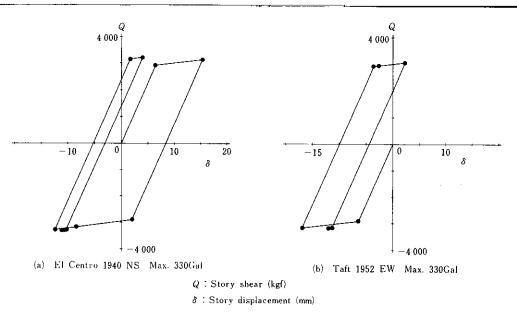
I.

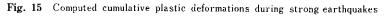


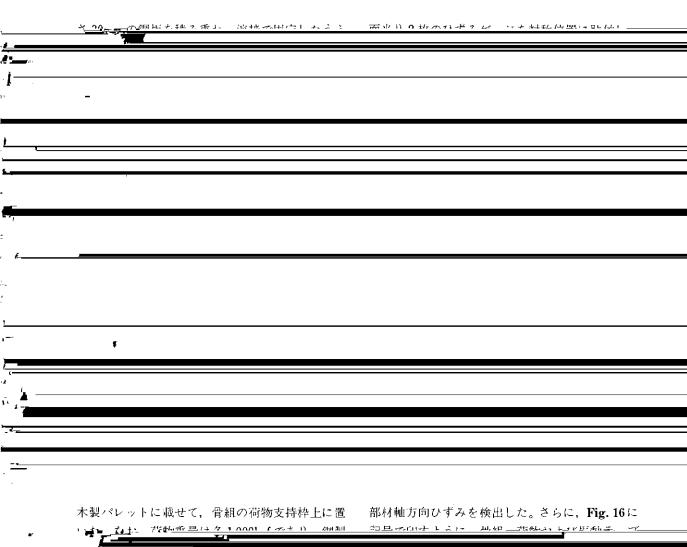
わせて、同条件の1次設計用水平力も記入した。 A-Mタイプでは必要保有水平耐力は7190kgf と なって、実験最大耐力に大略等しい。しかし、最 大点直後の荷重が急激に下降していることを考慮



	等の変化は表われず,安定していることか ある。さらに,最終に至る観察からも,力	大ひずみ	P <sub>x</sub>			
	<u>у 2</u> , <u>— — — — — — — — — — — — — — — — — — —</u>					
, <b>1</b>						
بر ا م						
,_ <b>_</b>						
۲						
-						
1						
1						
<del>-</del>						
₹						
<u>L:</u>						
41						
·						
_						
ʻ .						
••						
,	ł					
- <b>-</b>		Anto 11 a Au	<u> </u>	<b>E</b> • • •	·	
	M.					
· · · · · ·						
	` <u></u>					
-						
<u>.</u>	·					
Ž€ #7		-				
ī						







¥-<u>-</u>----

k 1279200 1. j

•----

ļ

-

- -

₩ • •

-

i i

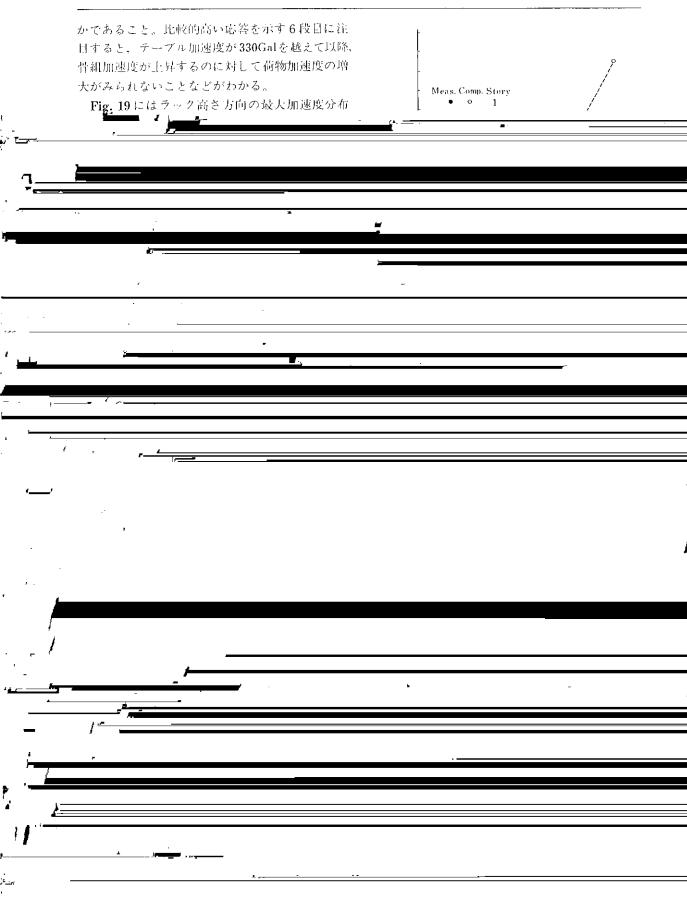
۰.-

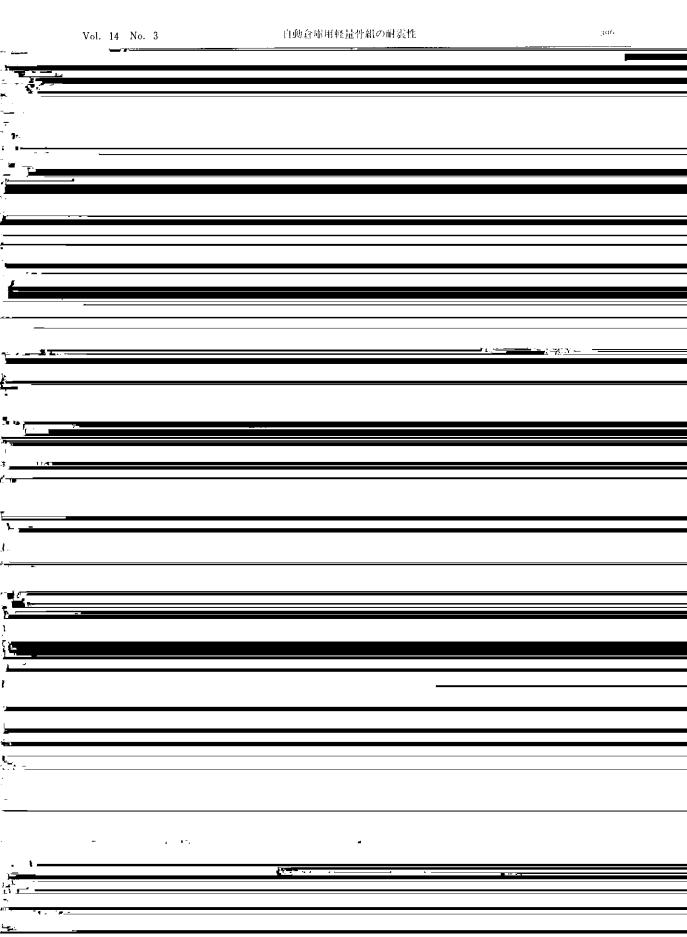
- i---

J. \_\_\_\_\_

	Table 5	Free vibration te	st results	
6・2 自由振動および正弦波掃引実験	Recorded data	Natural period (s)	Damping ratio	
6·2·1 実験方法	Acceleration	0.36	0.025	
			I .	
-				
-				
期変位を骨組頂部に与えて2回行い、加速度と変				
位に開立る 時如歴データ友記録した	<b>ጥ-Ll-</b> ሮ እነ .	1 .:.1. £ £.		

各加振回ごとに振動テーブルの最大加	1速度を漸増 	<b>.</b> .
させ、最終的に約 500Gal に達するま	で増大させ	e
to the fraction of the second se	(1) 応答加速度	1.11 <b></b> H
سالم		
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
`` <b>K</b>		
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		





2	n	7
3	7	



