建築用鋼製下地材 [2023年10月版]

平成25年国土交通省告示第771号に対応

# MC高耐震工法

SINYU

株式会社サンユー

平成25年国土交通省告示第771号が2014年4月1日に施工されました。 『MC高耐震工法 Strong 』は、落下防止天井「MCクリップ 工法」をペースとして耐震性をさらに強化し、平成25年 国土交通省告示第771号に対応した特定天井を実現できる耐震天井工法です。

# INDEX

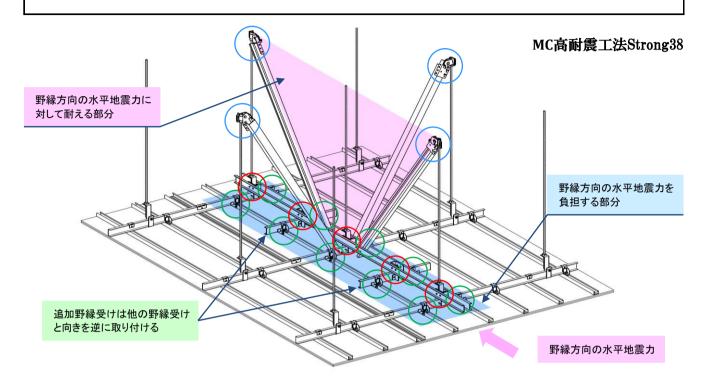
		【MC高耐震工法Strong	g】の特長	1		
	•	金具の取り付け方法	MCプレース・ストロング、MCクロス・ストロング、MCクリップガード	2		
M	C高耐	震工法 Strong <b>38</b>				
	•	フローチャート		3		
	•	施工例	仕様、使用部材一覧	4		
	•	施工方法	各部詳細	5		
	•	ブレース設置目安	ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表	6		
	•	Strong 38の強度	天井ユニット試験(一方向、繰返し)	7	~	8
M	C高耐	震工法 Strong <b>40</b>				
		フローチャート		9		
		仕様、施工例	仕様、使用部材一覧	10		
		施工方法	各部詳細	11		
		ブレース設置目安	ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表	12		
		Strong40の強度	天井ユニット試験(一方向、繰返し)	13	~	14
	•	天井ユニットの許容耐力に	こついて	15		
	•	金具強度一覧表		16		
				17		

# 【MC高耐震工法 Strong】の特長

# 【高耐力ブレースシステム】

「MC高耐力工法Storong」には新開発のMCプレース・ストロングをフェルース補強上端部に採用し、下端部には新開発のMCプロス・ストロングによりハンガーを補強しつつブレース下部受け材を2本取り付け可能としています。 このプレース下部受け材にMCプロス・ストロングで追加野縁受けを取り付けて水平地震力を分散して負担させる事により弱い野縁方向の剛性を格段に向上させました。

これが【高耐力ブレースシステム】です。

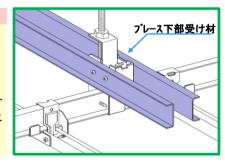


#### 特長-1

# 2連のブレース下部受け材で水平地震力を確実に分散

V字にプレース補強を設置する場合、プレース下端部は水平地震力を一点で支える為に荷重が集中し、結果として野縁受けやハンガーが破壊してしまいます。 そこで、2本のプレース下部受け材を2スパン設置する事により水平地震力を分散して

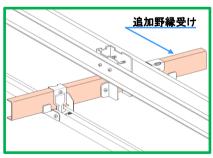
をこで、2本のプレースト部受け材を2スパン設置する事により水平地震力を分散して 負担させました。1本だと水平地震力を受けた時、ねじれと野縁受けの損傷が発生する為です。 また、ブレース材の下端部を挟み込む事によりブレース材自体の剛性も向上しました。



# 特長-2

# 追加野縁受けで野縁受けの損傷を大幅に軽減

2本のブレース下部受け材により野縁方向の水平地震力に対し剛性は向上しましたが、野縁受けの向きによって剛性が大分変わる事が実験によって判明しました。そこで追加野縁受けを向きを変えて設置する事を考えました。正負繰返し試験の結果、野縁受けの弱軸方向でもほぼ同程度の剛性を得る事に成功しました。また、水平地震力は野縁受け1本当たり1/5になりますのでブレースユニット自体の剛性も向上しました。

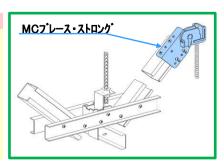


#### 特長-3

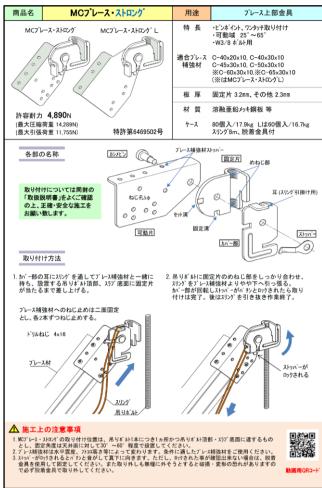
# 強力なブレース金具で水平地震力 2.2Gに対応

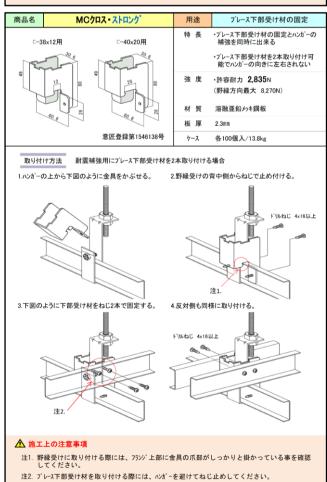
ブレース上端部の金具に要求される強度として最大引張・圧縮荷重で10,000N(1ton) 以上を目標として開発しました。その他として「ワンタッチ取り付け」「ピンポイント取り付け」という作業性も実現させたのが「MCブレース・ストロンケ」です。

この金具を使用した天井ユニッ試験では一方向、繰返し試験ともに金具の破損は皆無、1mmも動かないという驚異の結果でした。この強力な金具を開発・採用したからこそ【高耐力プレースシステム】が成り立っています。

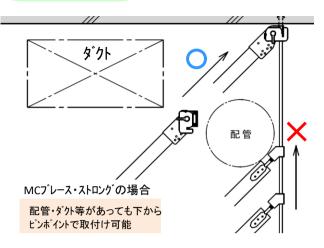


# 金具の取り付け方法

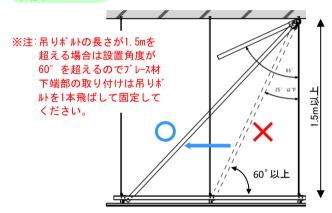


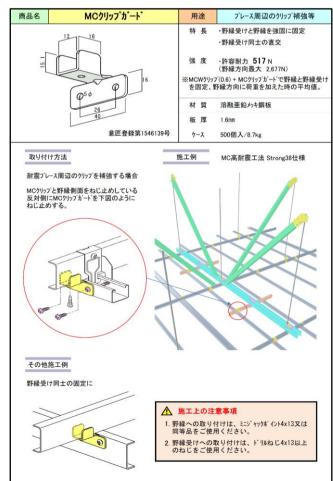


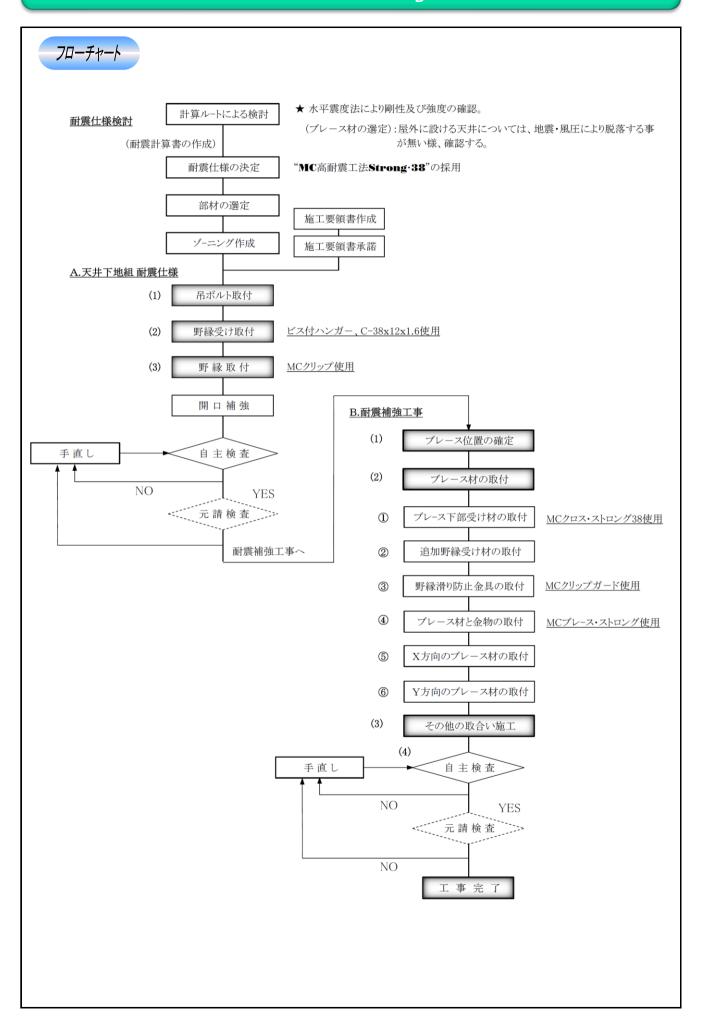
# ピンポイントで取り付け可能

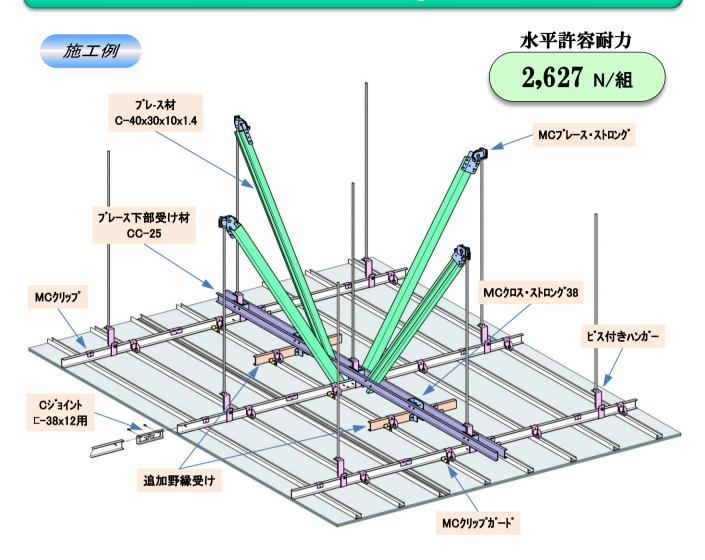


#### 可動域 25°~65°









	野縁受け	野縁	ブレース材	ブレース下部受け材	追加野縁受け	クリップの補強
仕様	CC-25	CS-19 · CW-19	C-40x30x10	CC-25	CC-25	MCクリップカート゛
	@900mm	@303mm	t 1.4mm	2本使用	2本使用	10個使用

_	【使用部材一覧】				
ĺ	MCSクリップ <sup>°</sup> 0.8	MCWクリップ <sup>°</sup> 0.8	🔒 吊りボルト W3/8	MCクロス・ストロンク <sup>*</sup> 38	
	t 0.8mm	t 0.8mm	ホーマーナット	t 2.3mm	
	材質:JIS G3302 Z12	材質:JIS G3302 Z12	材質:JIS G3505,SMRM8	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	
I	シングル野縁:JIS A 6517,CS-19	ダブル野縁:JIS A 6517,CW-19	と と ス付ハンガー	MCブレース・ストロング	
	25x19x5x3x0.5	50x19x5x3x0.5	t 2.0mm	t 2.3mm 固定片 (t 3.2mm)	
	材質:JIS G3302 Z12	材質:JIS G3302 Z12	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	
	MCクリップ <sup>°</sup> カ゛ート゛	ブレース材	Cジョイント(□-38x12用)	野縁受け/プレース下部受け材 JIS A 6517,CC-25	
	t 1.6mm	C-40x30x10x1.4	t 1.Omm	⊏−38x12x1.6	
	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:JIS G3302 Z12	

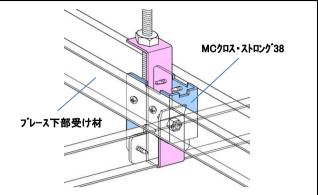
# 各部詳細

# (1)プレース下部受け材の設置及びハンガーの補強

MCクロス・ストロング38で右図のようにビス付きハンガーを覆 うよう固定し、プレース下部受け材(CC-25)を2本、 MCクロス・ストロング38の側面に取り付ける。 必ず片側2本ずつねじ止めすること。

# 注意!

MCクロス・ストロング38にねじ止めする際は吊りボルト・ ハンガーに接触しないよう気を付けてください

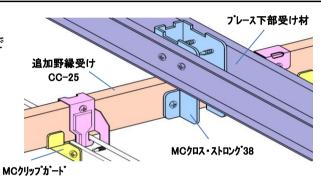


# ②追加野縁受けの設置

野縁受けと野縁受けの中間にMCクロス・ストロング38で 追加野縁受けを設置する。

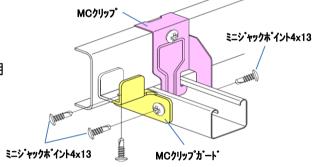
# 注意!

追加野縁受けは、野縁受けと必ず向き を逆にして下さい。

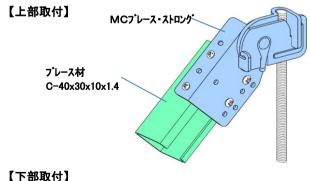


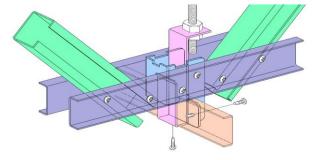
# ③クリップの補強

MCクリップの野縁にねじ止めしている反対側からMC クリップガードを野縁受けと野縁にねじ止めする。 野縁への止め付けねじはミニジャックポイント4x13を使用 すること。



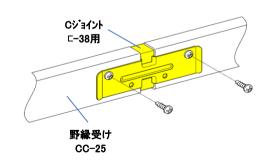
# ④プレースの設置





# ⑤その他 野縁受けの連結

野縁受け同士の連結はCジョイント(ニ-38用)を 使用し、連結部はねじで緊結する。



# 表1.ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表

水平震度 1.3

21.2011	ブレース材	ブレース材			ボード仕様				
フトコロH mm	種 類	長さ	化粧PB9.5	PB9.5+岩綿12	PB12.5+岩綿9	PB12.5+PB12.5			
"""		mm	8.6 kg/ <b>m</b> ²	13.6 kg/ <b>m</b> ²	14.4 kg/ <b>m</b> ²	19.2 kg/m²			
900		1,273				10.5			
<b>~</b> 1,500	$C-40 \times 30 \times 10 \times 1.4$	<b>~</b> 1,749	23.3	14.8	14.0	10.5			
~2,800		~3,329				10.5			
~2,900	C-45 × 30 × 10 × 1.4	~3,413	23.3	14.8	14.0	10.5			
~3,000	$C-50\times30\times10\times1.4$	~3,499	23.3	14.8	14.0	10.5			

単位(m²/対)

# 表2.ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表

水平震度 2.2

212011	ブレース材	ボード仕様				
フトコロH mm	種 類	長さ	化粧PB9.5	PB9.5+岩綿12	PB12.5+岩綿9	PB12.5+PB12.5
"""		mm	8.6 kg/ <b>m</b> ²	13.6 kg/ <b>m</b> ²	14.4 kg/ <b>m</b> ²	19.2 kg/ <b>m</b> ²
900	C-40 × 30 × 10 × 1.4	1,273	13.6	8.6	8.1	6.1
~2,800	C-40 × 30 × 10 × 1.4	~3,329	13.0	0.0	0.1	0.1
~2,900	C-45 × 30 × 10 × 1.4	~3,413	13.6	8.6	8.1	6.1
~3,000	C-50 × 30 × 10 × 1.4	~3,499	13.6	8.6	8.1	6.1

単位(m²/対)

注1:表中のボード仕様単位重量には下地材の1m²当たり重量が加算されています。

(ブレースユニット部の補強材重量はボード重量には加算してません)

注2: 計算上25m<sup>2</sup>を超える仕様には※印が付いています。

(プレース相互の離れを5m程度とし、上限を25mとする:『体育館等の天井の耐震設計ガイドライン』による)

注3: で色分けされているのは9m²(吊り長さが1.5mを超える場合は13m²)を下回る場合で、配線、ダ外等の障害物が多い場合、施工が困難です。(参考値として表示)

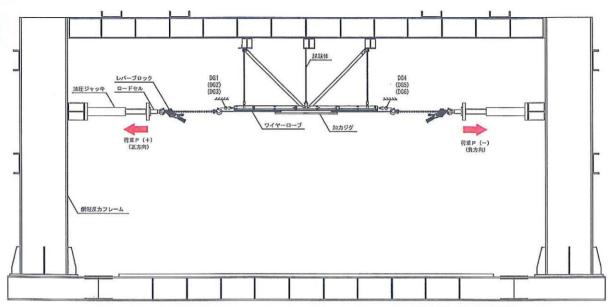
また、吊り長さが1.5mを超える場合は、斜め補強材の設置角度が60°を超える為吊りボルトをまたぐので、13m²以上とした方がプレース材の配置が容易になります。

# 表3.ブレースユニット100m<sup>2</sup>当たり使用量目安表

ブレース1対の	ブレース材			MCブレース	M	Cクリッ	フ <sup>°</sup>	ブレース下部受け材	追加野縁受け	MCクロス
負担面積	部材	長さ	本数	ストロンク゛	:	カ゛ート゛		CC-25	CC-25	ストロンク 38
10 ㎡/対		表1~2参照		40	60	~	80	20	20	50
15 m <sup>2</sup> /対	主1~			28	40	~	54	14	14	34
20 ㎡/対	衣口			20	30	~	40	10	10	25
25 m <sup>i</sup> /対				16	24	~	32	8	8	20

単位(個/100㎡)

# 1.天井ユニット加力試験方法



(注) 1. DGI~DGG: 巻込型変位計 DGI~DGG: 天井面の水平方向変位 天井面中央の水平方向変位は下式による。 δ = (DG2+DG5) /2

2. 変位の符号は、正加力方向への変位を十とした。

# 2.天井ユニット加力試験実施状況



写真-1 加力方向:野縁



写真-2 加力方向: 野縁受け

# 3.天井ユニット加力試験破壊状況

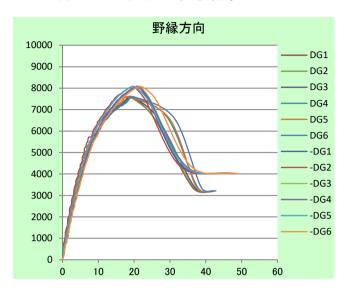


写真-3 破壊状況:野縁受けの曲げ変形



写真-4 破壊状況:補強野縁受けの曲げ変形 野縁の曲げ変形

# 4.天井ユニット一方向加力試験結果



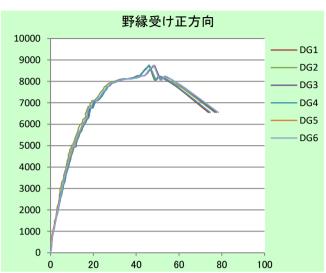
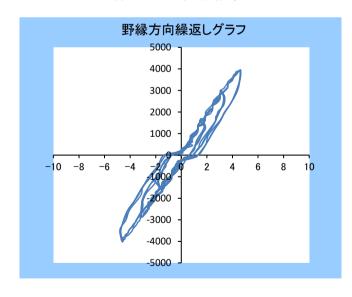


表4.一方向加力試験結果(□-38仕様)

加力方向	正負	損傷荷重時		最大荷	<b>苛重時</b>	・	接合部の剛性	
		荷重( PD )	変位(δ)	荷重( Pmax )	変位(δ)	計合则刀(Pa)		
野縁	正	3,940 N	4.6 mm	7,600 N	18.4 mm	2,627 N	857 N/mm	
王子市家	負	4,220 N	5.0 mm	8,050 N	20.2 mm	2,813 N	844 N/mm	
野縁受け	正	4,350 N	8.4 mm	8,270 N	41.7 mm	2,900 N	518 N/mm	

# 5.天井ユニット繰返し加力試験結果



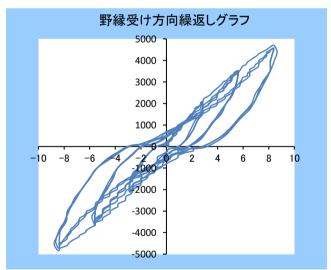
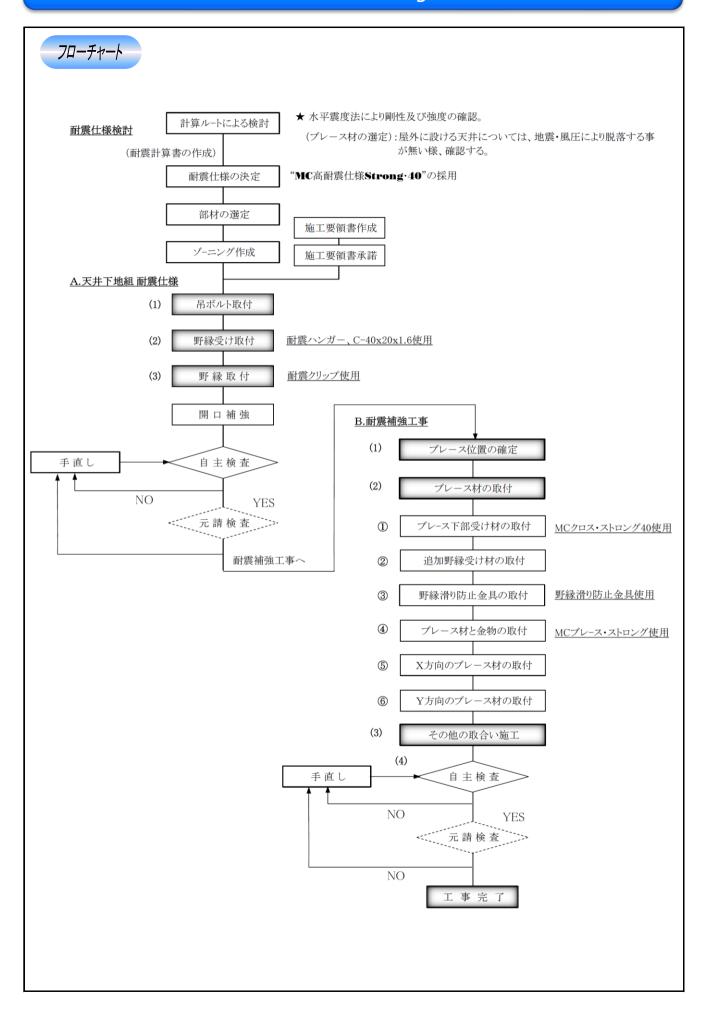
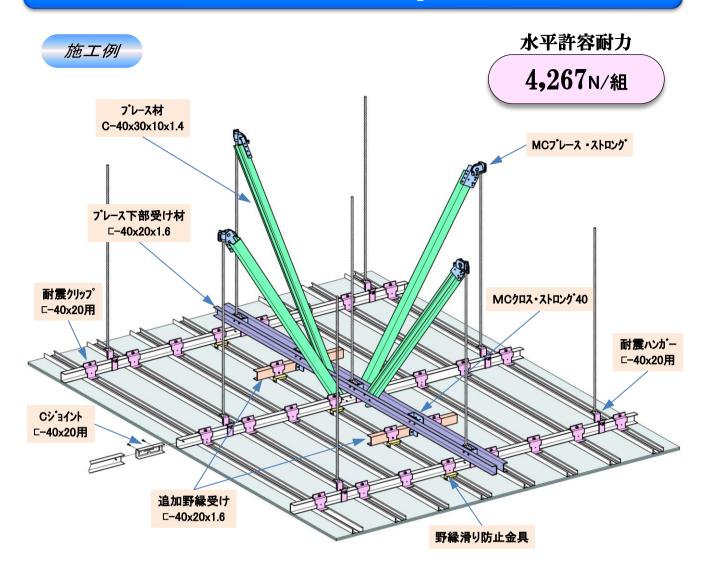


表5.繰返し試験結果(□-38仕様)

加力方向		制御変色	立基準値	P'd <sup>⁺</sup>	P'd <sup>-</sup>	$0.8 \times Pd^{\pm}$	
	0.5Da <sup>⁺</sup>	1.5 mm	0.5Da <sup>-</sup>	−1.5 mm	① 3,950 N	①-3,990 N	
野縁	1.0Da <sup>⁺</sup>	3.1 mm	1.0Da <sup>-</sup>	−3.1 mm	② 3,930 N	②−3,950 N	>±3,152 N
	1.5Da <sup>+</sup>	4.6 mm	1.5Da <sup>-</sup>	-4.6 mm	③ 3,880 N	③−3,940 N	
	0.5Da <sup>⁺</sup>	2.8 mm	0.5Da <sup>-</sup>	-2.8 mm	① 4,700 N	①-4,830 N	
野縁受け	1.0Da <sup>⁺</sup>	5.6 mm	1.0Da <sup>-</sup>	−5.6 mm	② 4,570 N	②-4,720 N	>±3,480 N
	1.5Da <sup>+</sup>	8.4 mm	1.5Da <sup>-</sup>	-8.4 mm	③ 4,530 N	③−4,610 N	





	野縁受け	野縁	ブレース材	ブレース下部受け材	追加野縁受け	クリップの補強
仕様	⊏-40x20x1.6	CW-19	C-40x30x10	⊏-40x20x1.6	□-40x20x1.6	野縁滑り防止金具
	@900mm	@303mm	t 1.4mm	2本使用	2本使用	20個使用

【使用部材一覧】			
耐震Wクリップ(□−40x20用)	殿 吊りボルト W3/8	耐震ハンガ−(□−40x20用)	MCクロス・ストロンク´40
t 1.6mm	ホーマーナット	t 2.0mm	t 2.3mm
材質:ZAM	材質:JIS G3505,SMRM8	材質:ZAM	材質:溶融亜鉛めっき鋼板
野縁滑り防止金具	ダブル野縁:JIS A 6517,CW-19	野縁受け	MCブレース・ストロング
t 1.6mm	50x19x5x3x0.5	□-40x20x1.6	t 2.3mm 固定片 (t 3.2mm)
材質:ZAM	材質:JIS G3302 Z12	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板
プレース材 C−40x30x10x1.4	ブレース下部受け材 □-40x20x1.6	Cジョイント(⊏−40x20用) t 1.0mm	
材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	材質:溶融亜鉛めっき鋼板	

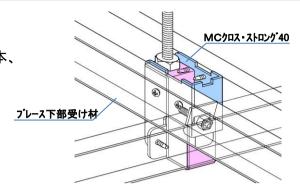
# 各部詳細

# (1)プレース下部受け材の設置及びハンガーの補強

MCクロス・ストロング40を右図のように耐震ハンガーを覆う よう固定し、プレース下部受け材(□-40×20)を2本、 MCクロス・ストロング40の側面に取り付ける。 必ず片側2本ずつねじ止めすること。

#### 注意!

MCクロス・ストロング40にビス止めする際、吊りボルト・ ハンが一に接触しない様気を付けてください



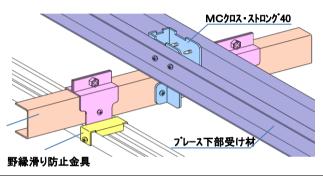
# ②追加野縁受けの設置

野縁受けと野縁受けの中間にMCクロス・ストロング40で 追加野縁受けを設置する。

#### 注意!

追加野縁受けは、野縁受けと 必ず向きを逆にして下さい

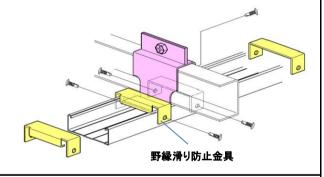
追加野縁受け ⊏-40x20x1.6



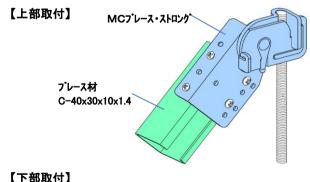
# ③クリップの補強

耐震クリップを挟むように両側に野縁滑り防止金具 をねじ止めで固定する。

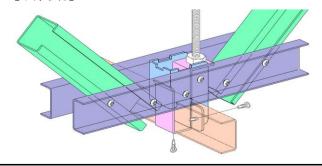
野縁受けの背側にもねじ止めして固定すること。



#### ④プレースの設置

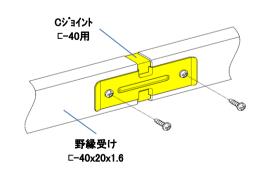


#### 【下部取付】



# ⑤その他 野縁受けの連結

野縁受け同士の連結はCジョイント(□-40用)を使 用し、連結部はねじで緊結する。



# 表1.ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表

水平震度 1.3

21 2011	ブレース材	ボード仕様				
フトコロH mm	種 類	長さ	化粧PB9.5	PB9.5+岩綿12	PB12.5+岩綿9	PB12.5+PB12.5
		mm	9.3 kg/ <b>m</b> ²	14.3 kg/ <b>m</b> ²	15.1 kg/ <b>m</b> ²	19.9 kg/ <b>m</b> ²
900	C-40 × 30 × 10 × 1.4	1,278	<b>※25.0</b>	22.9	21.7	16.5
~2,200	0-40 \ 30 \ 10 \ 1.4	~2,843	×25.0	22.9	21.7	10.5
~2,300	C-45 × 30 × 10 × 1.4	~2,921	<b>※</b> 25.0	22.9	21.7	16.5
~2,400	$C-65 \times 30 \times 10 \times 1.4$	~3,000	<b>※</b> 25.0	22.9	21.7	16.5
~2,900	C-65 × 30 × 10 × 2.3	~3,413	<b>※</b> 25.0	22.9	21.7	16.5
~3,000	□60×30×1.6	~3,499	<b>※</b> 25.0	22.9	21.7	16.5

単位(m²/対)

# 表2.ボード仕様・フトコロ高さ別ブレース負担可能面積目安表

水平震度 2.2

71.7011	ブレース材	プレース材			ボード仕様				
フトコロH mm	種 類	長さ	化粧PB9.5	PB9.5+岩綿12	PB12.5+岩綿9	PB12.5+PB12.5			
111111		mm	9.3 kg/ <b>m</b> ²	14.3 kg/m²	15.1 kg/ <b>m</b> ²	19.9 kg/ <b>m</b> ²			
900		1,273			12.6	9.6			
<b>~</b> 1,500	$C-40\times30\times10\times1.4$	<b>~</b> 1,749	20.4	13.3	12.0	9.0			
~2,200		~2,843			12.6	9.6			
~2,300	C-45 × 30 × 10 × 1.4	~2,921	20.4	13.3	12.6	9.6			
~2,400	C-65 × 30 × 10 × 1.4	~3,000	20.4	13.3	12.6	9.6			
~2,900	C-65 × 30 × 10 × 2.3	~3,413	20.4	13.3	12.6	9.6			
~3,000	□-60 × 30 × 1.6	~3,499	20.4	13.3	12.6	9.6			

単位(m²/対)

注1:表中のボード仕様単位重量には下地材の1m²当たり重量が加算されています。

(プレースユニット部の補強材重量はボード重量には加算してません)

注2: 計算上25m<sup>2</sup>を超える仕様には※印が付いています。

(プレース相互の離れを5m程度とし、上限を25m2とする:『体育館等の天井の耐震設計がイドライン』による)

注3: で色分けされているのは9m²(吊り長さが1.5mを超える場合は13m²)を下回る場合で、配線、ダクト等の障害物が多い場合、施工が困難です。(参考値として表示)

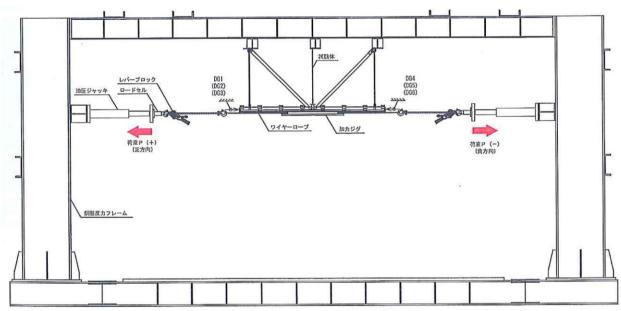
また、吊り長さが1.5mを超える場合は、斜め補強材の設置角度が60°を超える為吊りボルトをまたぐので、13m²以上とした方がプレース材の配置が容易になります。

# 表3.ブレースユニット100m<sup>2</sup>当たり使用量目安表

ブレース1対の		斜め材		MCブレース	野縁滑り	ブレース下部受け材	追加野縁受け	MCクロス
負担面積	部材	長さ	本数	ストロンク゛	防止金具	□-40x20x1.6	⊏-40x20x1.6	ストロンク・40
10 ㎡/対			40	40	120 ~ 160	20	20	50
15 m <sup>i</sup> /対	主1。	2参照	28	28	80 ~ 106	14	14	34
20 ㎡/対	衣口	2多炽	20	20	60 ~ 80	10	10	25
25 m <sup>i</sup> /対			16	16	48 ~ 64	8	8	20

単位(個/100㎡)

# 1.天井ユニット加力試験方法



(注) 1. D81~D66: 巻込型変位計 D61~D66: 天井面の水平方向変位 天井面中央の水平方向変位は下式による。 る= (D62+D65) /2

2. 変位の符号は、正加力方向への変位を十とした。

# 2.天井ユニット加力試験実施状況



写真-1 加力方向:野縁



写真-2 加力方向:野縁受け

# 3.天井ユニット加力試験破壊状況



写真-3 破壊状況:野縁受けの曲げ変形

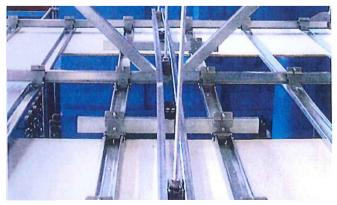
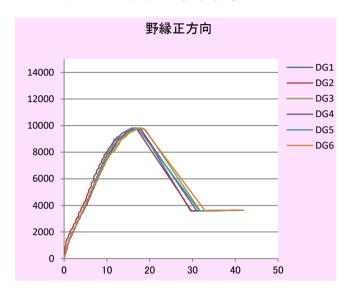


写真-4 破壊状況: せっこうボードの脱落 補強野縁受けの曲げ変形 野縁の局部変形

# 4.天井ユニット一方向加力試験結果



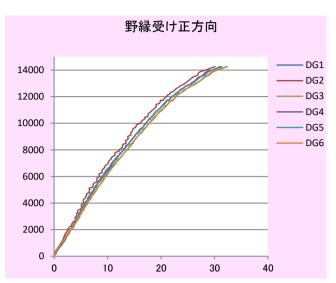
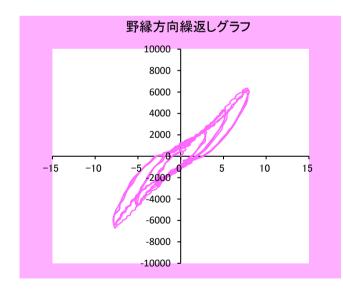


表4.一方向加力試験結果(□-40仕様)

加力士向	正名	損傷荷	<b>苛重時</b>	最大荷	<b>苛重時</b>	許容耐力( Pa )	なる部の別件
加力方向	正貝	正負 荷重( PD ) 変位( δ )		荷重( Pmax )	変位(δ)	計合则刀(Pa)	按口印の側孔
野縁	正	6,400 N	7.7 mm	9,810 N	15.8 mm	4,267 N	831 N/mm
野縁受け	正	10,990 N	18.9 mm	14,260 N	30.8 mm	4,396 N	581 N/mm

# 5.天井ユニット繰返し加力試験結果



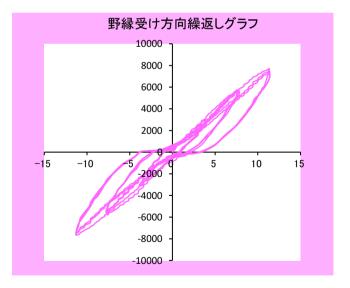


表5.繰返し試験結果(□-40仕様)

加力方向		制御変色	立基準値		P'd <sup>⁺</sup>	P'd <sup>-</sup>	$0.8 \times Pd^{\pm}$
	0.5Da <sup>⁺</sup>	2.6 mm	0.5Da <sup>-</sup>	-2.6 mm	① 6,340 N	①-6,690 N	
野縁	1.0Da <sup>⁺</sup>	5.1 mm	1.0Da <sup>-</sup>	−5.1 mm	2 6,170 N	②−6,440 N	>±5,120 N
	1.5Da <sup>+</sup>	7.7 mm	1.5Da <sup>-</sup>	−7.7 mm	3 6,080 N	③−6,400 N	
	0.5Da <sup>⁺</sup>	3.8 mm	0.5Da <sup>-</sup>	-3.8 mm	① 7,700 N	①-7,660 N	
野縁受け	1.0Da <sup>⁺</sup>	7.5 mm	1.0Da <sup>-</sup>	−7.5 mm	② 7,540 N	②−7,470 N	>±5,280 N
	1.5Da <sup>+</sup>	11.3 mm	1.5Da <sup>-</sup>	-11.3 mm	③ 7,340 N	③−7,480 N	

平成25年国土交通省告示第771号第3第2項第一号ロその他の規定では天井の許容耐力が必要であり、当該 数値は繰り返し載荷試験その他の試験又は計算によって確認することとされています。

# ステップ1.一方向加力試験の実施

試験体は実際に施工される通りに組み上げられたものとし、野縁方 向及び野縁受け方向の正負それぞれ1体以上試験する。ただし、加力 方向の原点に対して試験体の形状が対称であれば、正負どちらかだ けでよい。試験結果には加力方向ごとに次の項目を記録する。

- a<sup>+</sup>,a<sup>-</sup>の数値及び繰返し回数
- 損傷時の荷重及び最大荷重(N)
- 試験体の変形又は破壊の状態
- · 荷重-変位曲線

# ステッフ2. 損傷時の荷重(Pd)の設定

損傷時の荷重の設定方法を右のグラフを例にとって説明する。 (設定方法は複数あるので一例としてあげる)

①初期剛性K(0.2Pmax)の直線を引く

Pmax = 7,600N 7,600N × 0.2 = 1,520N 変位量1.325mm 1,520Nの時、荷重-変位曲線と交差する点と原点を結ぶ

②K/3の直線を引く

1,520N÷3=506.7N

506.7Nの時、変位量1.325mmと交差する点と原点を結ぶ

③K/3の傾きをもつ直線を荷重-変位曲線に接するように移動する

④K1とK2の交点が損傷時の荷重となる。右のグラフの場合

損傷時の荷重(P<sub>d</sub>) = 3,940N

損傷時の変位(d) = 4.6mm

# 損傷時の荷重:

試験体の構成材料に滑り及び外れ並びに損傷を生じる時の荷重

#### ステップ3.繰り返し加力試験の実施

①一方向加力試験で得た損傷時の荷重での変位を用いて以下の式 により制御変位の基準値 Da+, Da-を算出する

$$D_a^{\dagger} = \frac{d^{\dagger}}{a^{\dagger}}$$

$$D_a = \frac{d}{a}$$

d<sup>+</sup>, d<sup>-</sup>:正負の損傷時の荷重での変位の平均値(N)

a<sup>+</sup>, a<sup>-</sup>:1.5以上の数値

②試験体は一方向加力試験と同様に組み上げ、正負の繰り返し力を 加える。繰り返しは、制御変位基準値の±0.5Da, ±1.0Da, ±1.5Da の各変位段階でそれぞれ3回以上繰り返すものとする

③同等性評価として以下の式に適合すること

$$P'_{d}^{+} \ge 0.8 \times (1.5 P_{a}^{+})$$
,

$$P'_{d}^{-} \ge 0.8 \times (1.5 P_{d}^{-})$$

P a +, P a - :正負の許容耐力(N)

 ${P'_d}^+, {P'_d}^-$ :正負繰返し試験での制御変位±1.5Dalにおける繰

り返し回数分の各荷重(正負各3点以上)(N)

# ステッフ4. 許容耐力(Pa)の算出

一方向加力試験の結果と概ね同等と認められたら許容耐力を以下の 式に基づき算出する

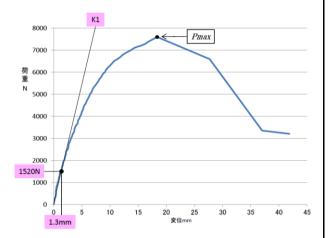
$$P_a = \frac{P_d}{q}$$

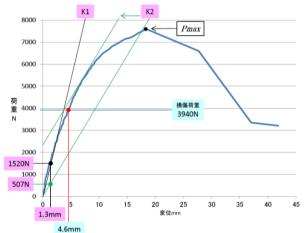
P a: 許容耐力(N)

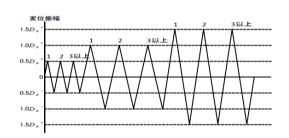
a:1.5以上の数値

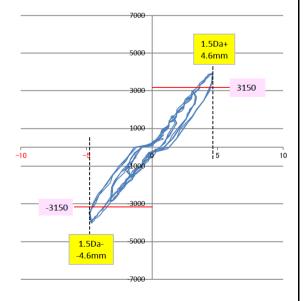
P<sub>d</sub>:損傷時の荷重の平均値(N)

 $3.940N \div 1.5 = 2.626.7N$ 

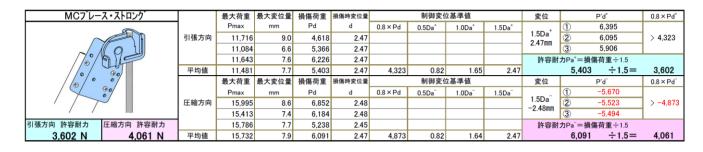








# 金具強度一覧表



MCクロス・ストロンク <sup>*</sup>		最大荷重	最大変位量	損傷荷重	損傷時変位量		制御変位	基準値		変位		P'd <sup>†</sup>	0.8 × Pd <sup>+</sup>
		Pmax	mm	Pd	d	0.8 × Pd	0.5Da <sup>+</sup>	1.0Da <sup>+</sup>	1.5Da <sup>+</sup>	+	1	4,147	
	X1 <sup>⁺</sup> 方向	10,110	31.7	4,121	4.61					1.5Da <sup>+</sup> 4.93mm	2	3,885	> 3,484
		10,052	31.1	4,569	5.25					4.93	3	3,782	
		10,079	31.9	4,377	4.95					許容耐	カPa <sup>+</sup> =損傷	荷重÷1.5	
	平均値	10,080	31.6	4,355	4.93	3,484	1.64	3.29	4.93		4,355	÷1.5=	2,904
1 15 1		最大荷重	最大変位量	損傷荷重	損傷時変位量		制御変色	基準値		変位		P'd <sup>-</sup>	0.8 × Pd <sup>-</sup>
		最大荷重 Pmax	最大変位量 mm	損傷荷重 Pd	損傷時変位量 d	0.8 × Pd	制御変位 0.5Da <sup>-</sup>	基準値 1.0Da <sup>-</sup>	1.5Da <sup>-</sup>		_	P'd <sup>-</sup> -4,595	0.8 × Pd <sup>-</sup>
	X2 <sup>-</sup> 方向		mm		d				1.5Da <sup>-</sup>	1.5Da	1	-	0.8 × Pd - > -3,403
	X2 <sup>-</sup> 方向	Pmax	mm	Pd 4,620	d 5.6				1.5Da		1 2	-4,595	
X1°方向 許容耐力 X2°方向 許容耐力	X2 <sup>-</sup> 方向	Pmax 7,556	mm 16.1	Pd 4,620	d 5.6 2.9				1.5Da	1.5Da <sup>-</sup> -4.20mm	1 2	-4,595 -4,406 -4,253	

MCS	Sクリップ <sup>°</sup> 0.8 ·	+ MCクリップ゚ガード		最大荷重	最大変位量	損傷荷重	損傷時変位量		制御変色	拉基準値		変位	P,q <sub>+</sub>	P,q_	$0.8 \times Pd^{\pm}$
			]	Pmax	mm	Pd	d	0.8 × Pd	0.5Da <sup>±</sup>	1.0Da <sup>±</sup>	1.5Da <sup>±</sup>	+	1 2,001	1,582	
			X方向 (野緑)	3,032	13.1	1,457	3.00					1.5Da <sup>±</sup> 3.00mm	2 1,927	2 -1,546	$> \pm 1,191$
		10	(T140)	2,921	8.1	1,318	3.00					3.00	3 1,887	3 -1,504	
				2,986	8.4	1,690	2.99					許容耐	力Pa <sup>±</sup> =損傷	<b>苛重÷1.5</b>	
			平均値	2,980	9.8	1,488	3.00	1,191	1.00	2.00	3.00		1,488	÷1.5=	992
	1			最大荷重	最大変位量	損傷荷重	損傷時変位量		制御変色	拉基準値		変位	P'd <sup>+</sup>	P,q_	$0.8 \times Pd^{\pm}$
				Pmax	mm	Pd	d	0.8 × Pd	0.5Da <sup>±</sup>	1.0Da <sup>±</sup>	1.5Da <sup>±</sup>	4 == ±	1,089	1 -906	
			Y方向 (野縁受け)	2,685	30.2	809	3.00					1.5Da <sup>±</sup> 3.00mm	2 1,046	2 -917	$> \pm 675$
	0		(2) 400 2177	2,733	31.2	814	3.00					3.00	3 1,024	3 -921	
野緑方向	許容耐力	野縁受け方向 許容耐力	J .	2,765	32.5	909	3.00					許容耐	力Pa <sup>±</sup> =損傷	苛重÷1.5	
	992 N	563 N	平均値	2,728	31.3	844	3.00	675	1.00	2.00	3.00		844	÷1.5=	563
	00Z 14		1 7 100		01.0										
※補強な		000 11	1 5 112	2,120	01.0		0.00			2.00				- 110	

MCV	Vクリッフ <sup>°</sup> 0.8	+ MCクリップ゚ガード		最大荷重	最大変位量	損傷荷重	損傷時変位量		制御変色	拉基準値		変位	P'd <sup>+</sup>	P'd⁻	$0.8 \times Pd^{\pm}$
		<i>~</i>	v+-	Pmax	mm	Pd	d	0.8 × Pd	0.5Da <sup>±</sup>	1.0Da <sup>±</sup>	1.5Da <sup>±</sup>	4.5D ±	① 2,381	1,410	
			X方向 (野縁)	2,608	9.0	1,375	2.60					1.5Da <sup>±</sup> 2.6mm	2 2,264	2 -1,410	> ±954
			(30) 400.7	2,979	7.6	933	2.60					2.011111	3 2,220	3 -1,411	
	100			3,270	11.0	1,270	2.60					許容耐	力Pa <sup>±</sup> =損傷	荷重÷1.5	
		5	平均値	2.952	9.2	1.193	2.60	954	0.87	1.73	2.60		1.193	÷1.5=	795
						.,	2.00				2.00		.,	,.	, 00
	1				最大変位量	,	損傷時変位量		制御変位		2.00	変位	P'd <sup>+</sup>	P'd <sup>-</sup>	0.8 × Pd <sup>±</sup>
			V++			,		0.8 × Pd			1.5Da <sup>±</sup>			P'd⁻	
, a			Y方向 (野緑受け)	最大荷重 Pmax	最大変位量 mm	損傷荷重 Pd	損傷時変位量 d		制御変位	基準値		1.5Da <sup>±</sup>	P'd*	P'd⁻	
			Y方向 (野縁受け)	最大荷重 Pmax	最大変位量 mm	損傷荷重 Pd 942	損傷時変位量 d 2.82		制御変位	基準値			P'd <sup>†</sup> 1,040 2 1,007	P'd <sup>-</sup> 1 -874	0.8 × Pd <sup>±</sup>
野縁方向		野縁受け方向 許容耐力	(野縁受け)	最大荷重 Pmax 2,773	最大変位量 mm 26.9	損傷荷重 Pd 942 820	損傷時変位量 d 2.82 2.08	0.8 × Pd	制御変位	基準値		1.5Da <sup>±</sup> 2.59mm	P'd <sup>†</sup> 1,040 2 1,007	P'd - 874 ② -864 ③ -858	0.8 × Pd <sup>±</sup>



# 取扱注意事項

#### 取扱事故防止のため下記事項をよくお読みの上、正しくご使用ください。

- 1. 搬入時、鋼製下地材は滑りやすいので、資材の落下やずり落ちが起きぬよう事前の対策を充分にたて、分や腰痛の防止を行なってください。(現場での小運搬は無理のないようご注意ください。)
- 2. 鋼材の切り口は鋭利であり、また、切断時にはバリも生じやすいので手を傷つけないようにしてください。(皮革製の保護手袋を着用してください。)
- 3. 素手による取り扱い、または素肌の露出部は分がをするおそれがありますのでご注意ください。 (素肌はなるべくさけるような服装にしてください。)
- 4. 梱包用スチールバンドおよび針金等の切断時のはねあがり等によるケガが生じますのでご注意ください。(梱包をとく場合は状況判断して作業してください。)
- 5. 搬入時や保管時について次のような事項にご注意してください。
  - ① 原則として、屋内の湿気をよばない場所に保管してください。 (やむを得ず屋外に置く場合には防水シート等をかけてください。)
  - ② 製品は、地面に直接置かないで平らなところにかい木をして水平に置き、積み重ねる場合は間木を施して荷崩れを起こさないように置いてください。
  - ③ クレーン荷揚げ等の運搬に際しては、布製平型吊りバンドを使用するなど製品の角や表面の損傷にご注意ください。また、製品の上に重い物を乗せないでください。
- 6. 附属金物について次のような事項にご注意ください。
  - ① 取り付け、取り扱いについては個別のカタログ、施工要領書を厳守してください。 (誤ったご 使用は、事故の発生や製品強度を極端に低下させる恐れがあります。)
  - ② 取り付けや固定に使用するねじ類に、種類・長さ等指定がある場合は必ず指定通りのねじをご使用ください。また、ねじの止め方や本数についても仕様を厳守してください。(指定以外のねじを使用した場合及び仕様以外の止め方をした場合、表示してある強度の保証は出来ません。)
  - ③ カタログに表記されている強度数値はすべてオリジナル金具を使用して試験したものです。他社製品との併用には適用されませんのでご注意ください。

日本鋼製下地材工業会発行 「建築用鋼製下地材(壁・天井) 取扱注意事項」より抜粋・追加

サンユー技術部では耐震提案や耐風圧計算など各種強度試算を承っております。 年間数百件のご依頼実績があり、安全で安心できる室内空間を施工するためにきめ 細やかな対応と細部に亘る試算やさまざまなご提案をさせていただいております。 鋼製下地材の強度試算が必要な際はサンユー技術部までお問い合わせください。

#### 事業所一覧

〇本 社 〒102-0083 東京都千代田区麹町5丁目1番地 麹町弘済ビルディング5F

```
内装工事事業部
                       TEL 03-6261-9510 / FAX 03-6261-9512
• 建材販売部
                       TEL 03-6261-9580 / FAX 03-6261-9581
                       TEL 03-6261-9585 / FAX 03-6261-9586
・リニューアル部
                       TEL 03-6261-9510 / FAX 03-6261-9512
・労務安全部
                       TEL 03-6261-9960 / FAX 03-6261-9512
• 技術部
                       TEL 03-6261-9950 / FAX 03-6261-9951
• 総務部
                       TEL 03-6261-9950 / FAX 03-6261-9951
• 経理部
                       TEL 03-6261-9950 / FAX 03-6261-9951
人事部
```

〇大阪支店 〒550-0012 大阪府大阪市西区立売堀1丁目4-10 四ツ橋パークビル2F

```
・内装工事部TEL06-6539-0220/FAX06-6539-5801・内装工事部(設計)TEL06-6539-0230/FAX06-6539-5801・建材販売部TEL06-6539-0250/FAX06-6539-5800総務課TEL06-6539-0260/FAX06-6539-5801
```

〇札幌支店 〒060-0809 北海道札幌市北区北9条西3丁目10-1 小田ビル8F

```
・内装工事部TEL 011-624-7393 / FAX 011-624-7394・建材販売部TEL 011-624-7395 / FAX 011-624-7396・総務課TEL 011-624-6192 / FAX 011-624-6193
```