

試験番号：IIA-13-0029(2)

受付日：平成26年 3月26日

報告日：平成26年11月28日

天井部材クリップ接合部の強度試験

[商品名：TTWBB クリップW]

報 告 書

試験結果は、本報告のとおりであることを証明します。

一般財団法人 日本建築総合試験所

試験研究センター

センター長

工学博士 井上 一郎



報告書発行責任者

構造試験室長

博士（工学） 安井 信行



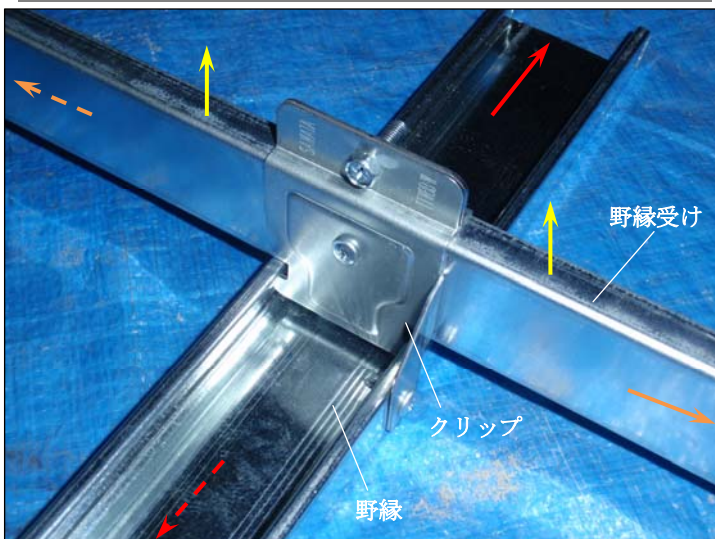
試験名称	天井部材クリップ接合部の強度試験																																																									
商品名	TTWBB クリップ W																																																									
依頼者 (所在地)	株式会社サワタ (兵庫県尼崎市田能 5 丁目 8 番 1 号)																																																									
試験実施日	平成 26 年 3 月 27 日～4 月 8 日および平成 26 年 8 月 19 日・8 月 21 日																																																									
試験目的	当該商品を用いたクリップ接合部の許容耐力 P_a および剛性 K を求めること。																																																									
準拠基準	「建築物における天井脱落対策に係る技術基準の解説 第Ⅱ編 天井及びその部材・接合部の耐力・剛性の設定方法 (平成 25 年 10 月 国土交通省国土技術政策総合研究所)」																																																									
試験体	構成材料の概要	<ul style="list-style-type: none"> ・クリップ：TTWBBクリップW ・野縁：CW-19 (JIS A 6517) ・野縁受け：CC-19 (JIS A 6517) 																																																								
	試験因子と試験体数	<table border="1" style="width:100%; text-align:center;"> <tr> <th colspan="7">加力方向および加力方法</th> </tr> <tr> <th>引張方向</th> <th colspan="3">水平(野縁)方向</th> <th colspan="3">水平(野縁受け)方向</th> </tr> <tr> <th rowspan="2">一方向加力</th> <th colspan="2">一方向加力</th> <th rowspan="2">正負繰返し加力</th> <th colspan="2">一方向加力</th> <th rowspan="2">正負繰返し加力</th> </tr> <tr> <th>正側</th> <th>負側</th> <th>正側</th> <th>負側</th> </tr> <tr> <td>3体</td> <td>3体</td> <td>3体</td> <td>2体^{注)}</td> <td>3体</td> <td>3体</td> <td>2体^{注)}</td> </tr> </table> <p>注)「資料3」および「資料4」による試験を1体ずつ実施した。</p>						加力方向および加力方法							引張方向	水平(野縁)方向			水平(野縁受け)方向			一方向加力	一方向加力		正負繰返し加力	一方向加力		正負繰返し加力	正側	負側	正側	負側	3体	3体	3体	2体 ^{注)}	3体	3体	2体 ^{注)}																			
	加力方向および加力方法																																																									
	引張方向	水平(野縁)方向			水平(野縁受け)方向																																																					
一方向加力	一方向加力		正負繰返し加力	一方向加力		正負繰返し加力																																																				
	正側	負側		正側	負側																																																					
3体	3体	3体	2体 ^{注)}	3体	3体	2体 ^{注)}																																																				
組立時外観と加力方向	<div style="text-align:center;"> <p>引張方向： → 水平(野縁)方向 : 正側 → 負側 - - - - -</p> <p>水平(野縁受け)方向 : 正側 → 負側 - - - - -</p> </div> 																																																									
形状・寸法	「資料 1 試験体の構成材料と形状・寸法の詳細」																																																									
備考	試験体の組み立ては依頼者によって行われた。																																																									
試験方法および評価方法	「資料 2 加力・計測方法」、 「資料 3 接合部の許容耐力・剛性の評価方法 1」 「資料 4 接合部の許容耐力・剛性の評価方法 2」																																																									
試験結果	<table border="1" style="width:100%; text-align:center;"> <thead> <tr> <th rowspan="3">加力方向</th> <th colspan="4">評価方法1 (資料3)</th> <th colspan="4">評価方法2 (資料4)</th> </tr> <tr> <th colspan="2">正側</th> <th colspan="2">負側</th> <th colspan="2">正側</th> <th colspan="2">負側</th> </tr> <tr> <th>P_a (N) [α]</th> <th>K (N/mm)</th> <th>P_a (N) [α]</th> <th>K (N/mm)</th> <th>P_a (N) [α]</th> <th>K (N/mm)</th> <th>P_a (N) [α]</th> <th>K (N/mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>引張方向</td> <td>1980[1.50]</td> <td>4316</td> <td colspan="2">—</td> <td>1500[1.50]</td> <td>4706</td> <td colspan="2">—</td> </tr> <tr> <td>水平(野縁)方向</td> <td>780[1.50]</td> <td>663</td> <td>380[1.50]</td> <td>390</td> <td>1030[1.50]</td> <td>429</td> <td>550[1.50]</td> <td>280</td> </tr> <tr> <td>水平(野縁受け)方向</td> <td>310[1.50]</td> <td>381</td> <td>390[1.50]</td> <td>536</td> <td>580[1.50]</td> <td>339</td> <td>870[1.50]</td> <td>345</td> </tr> </tbody> </table> <ul style="list-style-type: none"> ・試験結果の一覧 ----- 表1.1～表2.3 ・荷重P—変形δ関係 ----- 図1.1～図2.3 ・破壊の状態 ----- 写真1.1～写真2.3 ・資料5 試験データ集 <p>注) 表・図・写真1.n は「評価方法1」による試験結果を、表・図・写真2.n は「評価方法2」による試験結果を表す。なお、上記試験結果中の記号の定義は「資料2」、「資料3」、「資料4」による。</p>						加力方向	評価方法1 (資料3)				評価方法2 (資料4)				正側		負側		正側		負側		P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)	引張方向	1980[1.50]	4316	—		1500[1.50]	4706	—		水平(野縁)方向	780[1.50]	663	380[1.50]	390	1030[1.50]	429	550[1.50]	280	水平(野縁受け)方向	310[1.50]	381	390[1.50]	536	580[1.50]	339	870[1.50]	345
加力方向	評価方法1 (資料3)				評価方法2 (資料4)																																																					
	正側		負側		正側			負側																																																		
	P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)	P_a (N) [α]	K (N/mm)																																																		
引張方向	1980[1.50]	4316	—		1500[1.50]	4706	—																																																			
水平(野縁)方向	780[1.50]	663	380[1.50]	390	1030[1.50]	429	550[1.50]	280																																																		
水平(野縁受け)方向	310[1.50]	381	390[1.50]	536	580[1.50]	339	870[1.50]	345																																																		
担当者	構造部 構造試験室 試験責任者：杉本 敏和 試験担当者：河合 大・中尾 裕典																																																									

表1.1 試験結果の一覧（引張方向加力，評価方法1）

一方向加力試験										
試験体	損傷時の荷重 P_d^{*1}			損傷時の変形 δ_d			接合部の剛性 K (N/mm)	最大荷重 P_{max}		破壊 *2 の状態
	(N)	平均値 P_d^{ave}	標準偏差 σ	(mm)	平均値 δ_d^{ave}	(N)		平均値 P_{max}^{ave}		
1	2730	2974	258	0.555	0.689	4316	4403	4507	A,B	
2	3244			0.743			4565		A,B	
3	2949			0.768			4552		A,B	
許容耐力 P_a (N)	1980			a	1.50	備考	-			

※1 損傷時の荷重の算出結果の詳細は「資料5 試験データ集」に示す。

※2 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。

A：クリップつめによる野縁の亀裂 B：クリップ-野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

一方向加力：—— No.1, ---- No.2, No.3, 損傷時の荷重 P_d^{ave} と変形 δ_d^{ave} ：○
接合部の剛性 K ：- - - - - , 許容耐力 P_a ：—

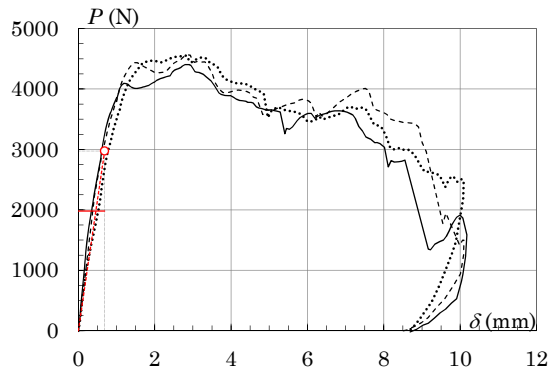


図1.1 荷重 P —変形 δ 関係（引張方向加力，評価方法1）



【破壊の状態A,B】

写真1.1 破壊の状態（引張方向加力）

表1.2 試験結果の一覧（水平（野縁）方向加力，評価方法1）

一方向加力試験											
方向	試験体	損傷時の荷重 P_d^{*1}			損傷時の変形 δ_d		接合部の剛性 K (N/mm)	最大荷重 P_{max}		破壊 ^{*3} の状態	
		(N)	平均値 P_d^{ave}	標準偏差 σ	(mm)	平均値 δ_d^{ave}		(N)	平均値 P_{max}^{ave}		
正側	1	1541	1168	398	2.838	1.762	663	3342	3616	A	
	2	1214			1.786			3727		A	
	3	749			0.662			3778		A	
負側	1	341	564	212	0.720	1.447	390	2948	2932	A	
	2	586			1.501			2818		A	
	3	764			2.121			3031		A	
正負繰返し加力試験											
方向	制御変形基準値 D_a		判定荷重 $0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave} / \alpha$	$\pm 1.5 D_a$ 到達時の荷重 P_d^{cyc} (N) ^{*2}						最大荷重 P_{max} (N)	破壊 ^{*3} の状態
	(mm)	a		1回目	判定	2回目	判定	3回目	判定		
正側	1.175	1.50	934	1154	1.24	1149	1.23	1122	1.20	3268	A
負側	0.965	1.50	451	501	1.11	491	1.09	487	1.08	—	—
許容耐力 P_a (N)		正側		負側		備考		-			
		780		380							

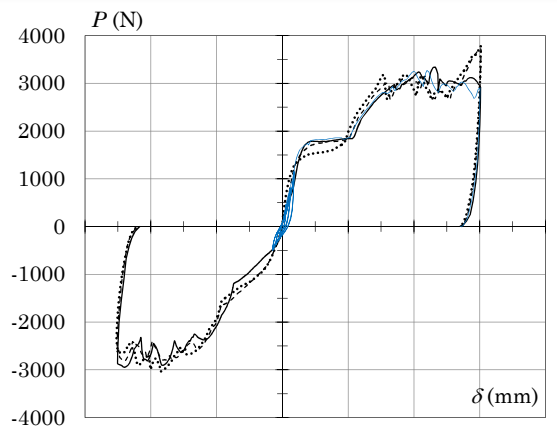
※1 損傷時の荷重の算出結果の詳細は「資料5 試験データ集」に示す。

※2 判定欄の値は $P_d^{cyc} / (0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave} / \alpha)$ を表し、判定荷重を満たさない場合は赤字で示す。

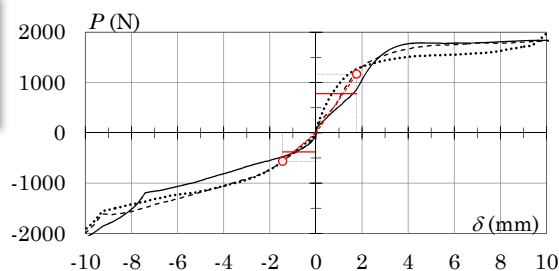
※3 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。

A：クリップ-野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

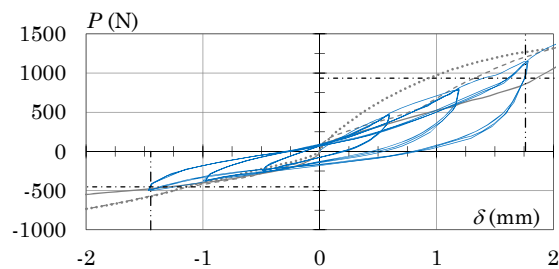
一方向加力(正負)：—— No.1, - - - - No.2, No.3
 損傷時の荷重 P_d^{ave} と変形 δ_d^{ave} ：○, 接合部の剛性 K ：- - - -
 許容耐力 P_a ：——
 正負繰返し加力：——, 判定荷重：- - - -, $\pm 1.5 D_a$ ：- - - -



(a) 一方向加力試験と正負繰返し加力試験



(b) 一方向加力試験 (損傷時の荷重・許容耐力・剛性)



(c) 正負繰返し加力試験 (判定結果)

図1.2 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁）方向加力，評価方法1）



(a) 破壊の状態A (正側)



(b) 破壊の状態A (負側)

写真1.2 破壊の状態（水平（野縁受け）方向加力）

表1.3 試験結果の一覧（水平（野縁受け）方向加力，評価方法1）

一方向加力試験											
方向	試験体	損傷時の荷重 P_d^{*1}			損傷時の変形 δ_d		接合部の剛性 K (N/mm)	最大荷重 P_{max}		破壊 ^{*3} の状態	
		(N)	平均値 P_d^{ave}	標準偏差 σ	(mm)	平均値 δ_d^{ave}		(N)	平均値 P_{max}^{ave}		
正側	1	475	470	62	1.490	1.235	381	4394	4434	A,B	
	2	529			1.215			4320		A,B	
	3	405			1.001			4589		A,B	
負側	1	573	590	83	1.068	1.100	536	4005	4149	A,B	
	2	517			0.889			4297		A,B	
	3	680			1.344			4144		A,B	
正負繰返し加力試験											
方向	制御変形基準値 D_a		判定荷重 $0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave} / \alpha$	$\pm 1.5 D_a$ 到達時の荷重 P_d^{cyc} (N) ^{*2}						最大荷重 P_{max} (N)	破壊 ^{*3} の状態
	(mm)	a		1回目	判定	2回目	判定	3回目	判定		
正側	0.823	1.50	376	570	1.52	584	1.55	575	1.53	4561	A,B
負側	0.733	1.50	472	691	1.46	681	1.44	681	1.44	—	—
許容耐力 P_a (N)		正側		負側		備考		—			
		310		390							

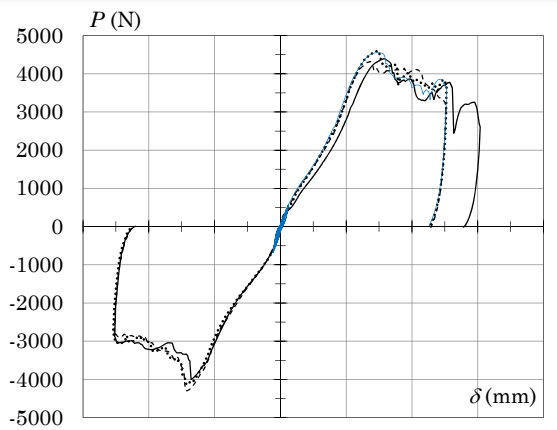
※1 損傷時の荷重の算出結果の詳細は「資料5 試験データ集」に示す。

※2 判定欄の値は $P_d^{cyc} / (0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave} / \alpha)$ を表し、判定荷重を満たさない場合は赤字で示す。

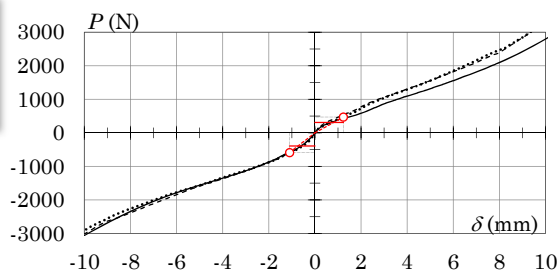
※3 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。

A：クリップつめによる野縁の亀裂 B：クリップ-野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

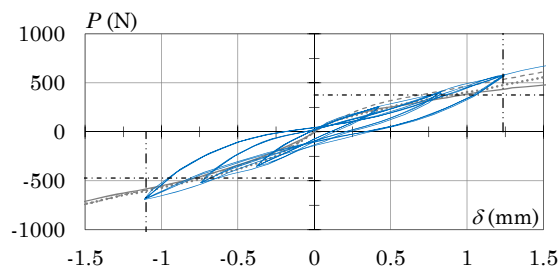
一方向加力(正負)：—— No.1, - - - - No.2, No.3
 損傷時の荷重 P_d^{ave} と変形 δ_d^{ave} ：○，接合部の剛性 K ：- - - -
 許容耐力 P_a ：——
 正負繰返し加力：——，判定荷重：- - - -， $\pm 1.5 D_a$ ：- - - -



(a) 一方向加力試験と正負繰返し加力試験

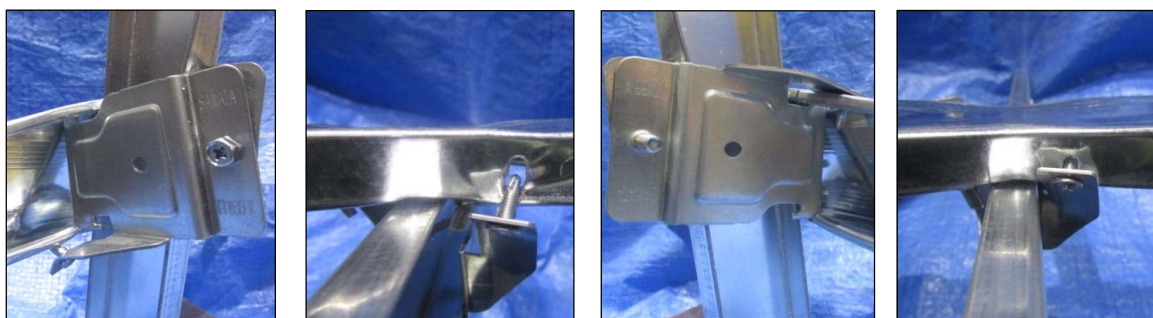


(b) 一方向加力試験 (損傷時の荷重・許容耐力・剛性)



(c) 正負繰返し加力試験 (判定結果)

図1.3 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁受け）方向加力，評価方法1）



(a) 破壊の状態A (正側) (b) 破壊の状態B (正側) (c) 破壊の状態A (負側) (d) 破壊の状態B (負側)

写真1.3 破壊の状態（水平（野縁受け）方向加力）

表2.1 試験結果の一覧（引張方向加力，評価方法2）

一方向加力試験											
試験体	損傷時の荷重 P_d		損傷時の変形 δ_d		2/3 $\cdot P_d$ 時の変形 $\delta_{2/3d}$ (mm)	接合部の剛性 K (N/mm)	終局耐力 P_u		最大荷重 P_{max}		破壊の状態
	(N)	備考*1	(mm)	平均値 δ_d^{ave}			(N)	平均値 P_u^{ave}	(N)	平均値 P_{max}^{ave}	
1	2254	①終局耐力	0.417	0.479	0.230	4706	4403	4507	4403	4507	A,B
2			0.429		0.288		4565		4565		A,B
3			0.592		0.367		4552		4552		A,B
許容耐力 P_a (N)		1500	α	1.50	備考	-					

※1 備考欄には、「資料4」に示す損傷時の荷重の決定要因を示す。

※2 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。

A：クリップつめによる野縁の亀裂 B：クリップ-野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

一方向加力：—— No.1, - - - - No.2, No.3, 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d^{ave} ：○
接合部の剛性 K ：- - - - , 許容耐力 P_a ：——

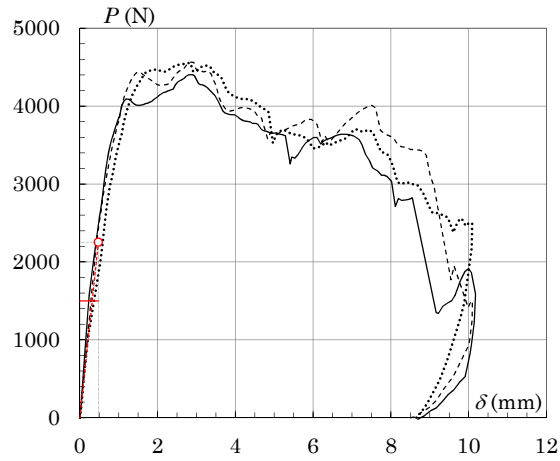


図2.1 荷重 P －変形 δ 関係（引張方向加力，評価方法2）



【破壊の状態A,B】

写真2.1 破壊の状態（引張方向加力）

表2.2 試験結果の一覧（水平（野縁）方向加力，評価方法2）

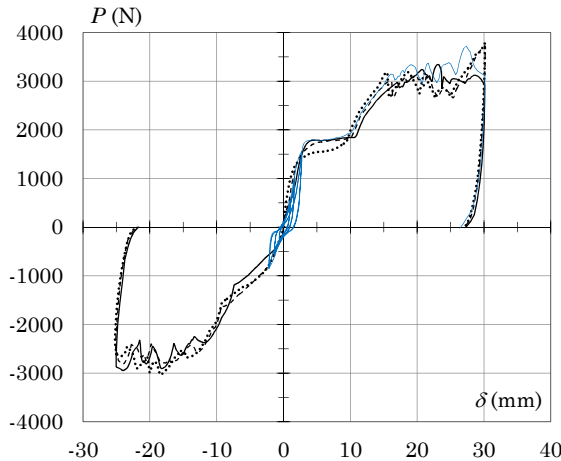
一方向加力試験														
試験体	損傷時の荷重 P_d		損傷時の変形 δ_d		2/3 $\cdot P_d$ 時の変形 $\delta_{2/3d}$ (mm)	接合部の剛性 K (N/mm)	終局耐力 P_u		最大荷重 P_{max}		破壊 ^{*3} の状態			
	(N)	備考 ^{*1}	(mm)	平均値 δ_d^{ave}			(N)	平均値 P_u^{ave}	(N)	平均値 P_{max}^{ave}				
正側	1	1539	②損傷荷重時変形制限	2.832	3.590	429	3148	3152	3342	3616	A			
	2			2.988							1.463	3124	3727	A
	3			4.950							1.100	3184	3778	A
負側	1	821	③許容耐力時変形制限	4.051	2.934	280	2906	2911	2948	2932	A			
	2			2.387							1.380	2795	2818	A
	3			2.363							1.367	3031	3031	A

正負繰返し加力試験										
方向	変形制御値 $\pm D_a^{1.5}$ (mm)	判定荷重 $0.8 \cdot 1.5 P_d / a$		$\pm D_a^{1.5}$ 到達時の荷重 P_d^{cyc} (N) ^{*2}				最大荷重 P_{max} (N)	破壊 ^{*3} の状態	
		(N)	a	2回目	判定	3回目	判定			
正側	2.737	1231	1.50	1511	1.23	1511	1.23	3722	A	
負側	2.171	657	1.50	848	1.29	857	1.30	—	—	

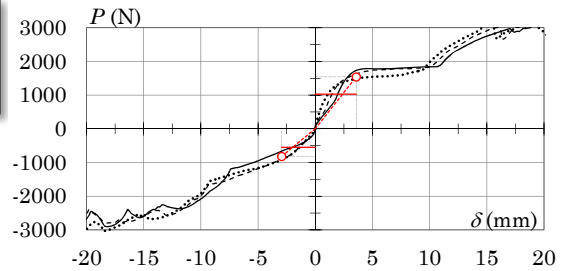
許容耐力 P_a (N)	正側		負側		備考
	1030	550	—	—	
					—

※1 備考欄には、「資料4」に示す損傷時の荷重の決定要因を示す。
 ※2 判定欄の値は $P_d^{cyc} / (0.8 \cdot 1.5 P_d / a)$ を表し、判定荷重を満たさない場合は赤字で示す。
 ※3 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。
 A：クリップ・野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

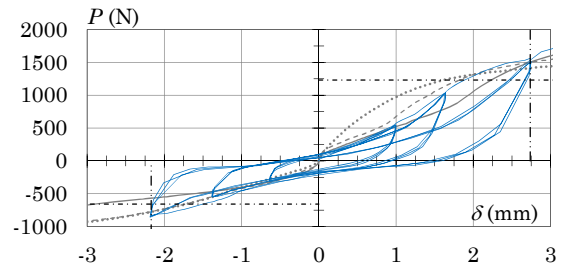
一方向加力(正負)：—— No.1, - - - - No.2, No.3
 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d^{ave} ：○，接合部の剛性 K ：- - - -
 許容耐力 P_a ：——
 正負繰返し加力：——，判定荷重：- - - -， $\pm D_a^{1.5}$ ：- - - -



(a) 一方向加力試験と正負繰返し加力試験



(b) 一方向加力試験（損傷時の荷重・許容耐力・剛性）



(c) 正負繰返し加力試験（判定結果）

図2.2 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁）方向加力，評価方法2）



(a) 破壊の状態A（正側）



(b) 破壊の状態A（負側）

写真2.2 破壊の状態（水平（野縁）方向加力）

表2.3 試験結果の一覧（水平（野縁受け）方向加力，評価方法2）

一方向加力試験											
試験体	損傷時の荷重 P_d (N)	備考*1	損傷時の変形 δ_d (mm)		$2/3 \cdot P_d$ 時 の変形 $\delta_{2/3d}$ (mm)	接合部の 剛性 K (N/mm)	終局耐力 P_u (N)		最大荷重 P_{max} (N)		破壊*3 の状態
			平均値 δ_d^{ave}				平均値 P_u^{ave}		平均値 P_{max}^{ave}		
正側	873	③許容耐力 時変形制限	3.042	2.578	2.000	339	4394	4434	4394	4434	A,B
			2.283		1.390		4320		4320		A,B
			2.409		1.587		4589		4589		A,B
負側	1305	③許容耐力 時変形制限	3.777	3.782	2.000	345	4005	4149	4005	4149	A,B
			3.712		1.958		4297		4297		A,B
			3.856		1.953		4144		4144		A,B
正負繰返し加力試験											
方向	変形制御値 $\pm D_a^{1.5}$ (mm)	判定荷重 $0.8 \cdot 1.5 P_d / a$ (N)		a	$\pm D_a^{1.5}$ 到達時の荷重 P_d^{cyc} (N)*2			最大 荷重 P_{max} (N)	破壊*3 の状態		
		2回目	判定		3回目	判定					
正側	2.306	698	1.50	922	1.32	913	1.31	4222	A,B		
負側	3.454	1044	1.50	1289	1.23	1265	1.21	—	—		
許容耐力 P_a (N)		正側	負側	備考		—					
		580	870								

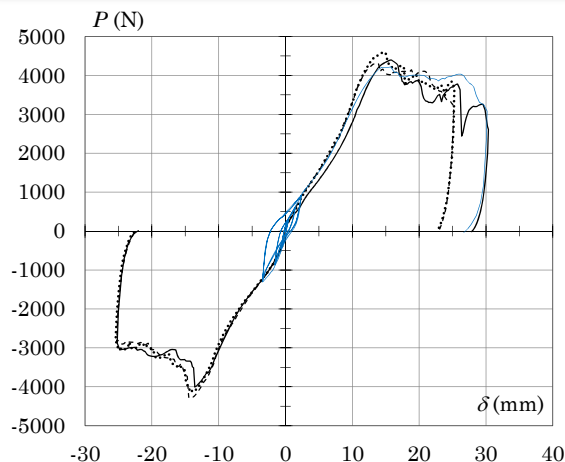
※1 備考欄には、「資料4」に示す損傷時の荷重の決定要因を示す。

※2 判定欄の値は $P_d^{cyc} / (0.8 \cdot 1.5 P_d / a)$ を表し、判定荷重を満たさない場合は赤字で示す。

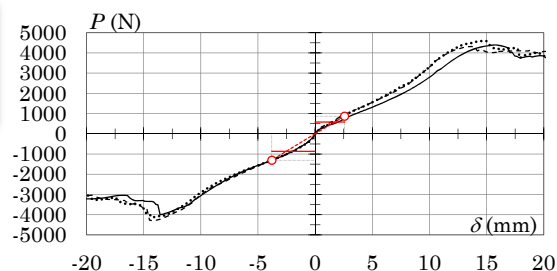
※3 破壊の状態に関する記号の定義を以下に示す。

A：クリップつめによる野縁の亀裂 B：クリップ-野縁接合ねじによる野縁の支圧破壊

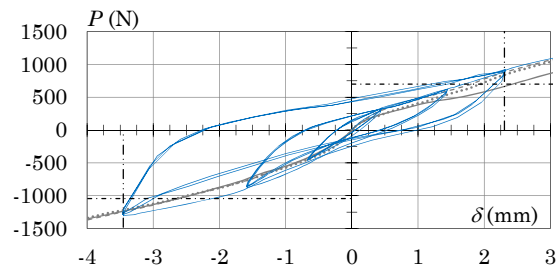
一方向加力(正負)：—— No.1, - - - - No.2, No.3
 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d^{ave} ：○，接合部の剛性 K ：- - - -
 許容耐力 P_a ：——
 正負繰返し加力：——，判定荷重：- - - -， $\pm D_a^{1.5}$ ：- - - -



(a) 一方向加力試験と正負繰返し加力試験



(b) 一方向加力試験 (損傷時の荷重・許容耐力・剛性)



(c) 正負繰返し加力試験 (判定結果)

図2.3 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁受け）方向加力，評価方法2）



(a) 破壊の状態A (正側)



(b) 破壊の状態B (正側)



(c) 破壊の状態A (負側)



(d) 破壊の状態B (負側)

写真2.3 破壊の状態（水平（野縁受け）方向加力）

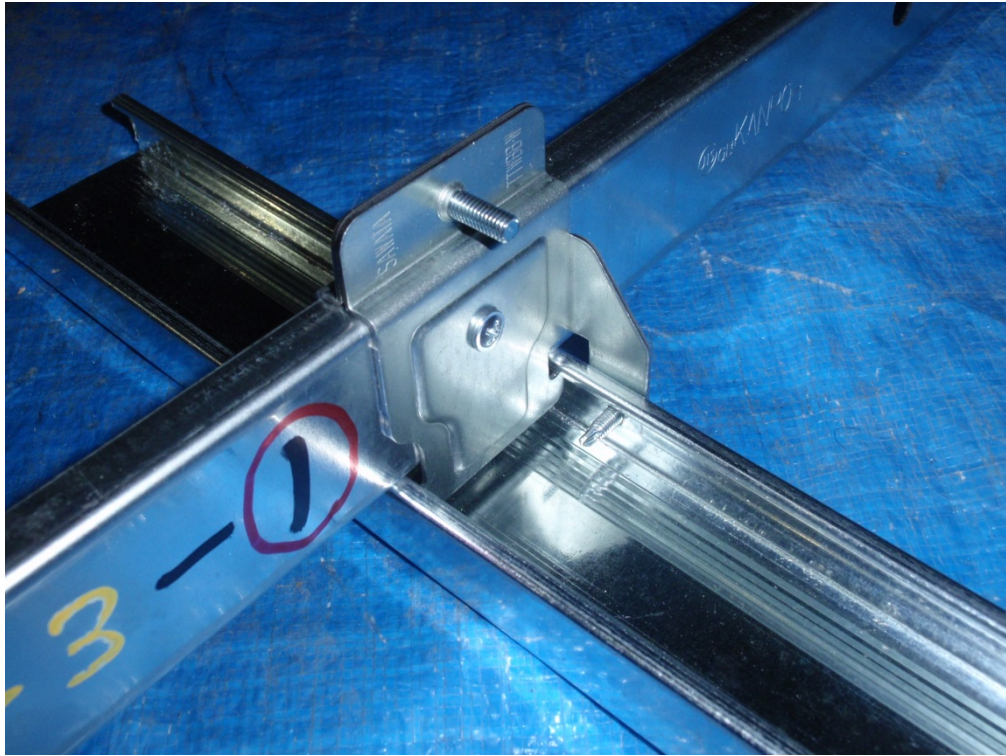
資料1 試験体の構成材料と形状・寸法の詳細

- ・試験体構成材料の一覧..... 付表 1
- ・試験体組立時の外観..... 写真 I
- ・試験体の形状・寸法..... 付図 1.1～付図 1.5
- ・試験体構成部品の形状・寸法 付図 1.6～付図 1.8

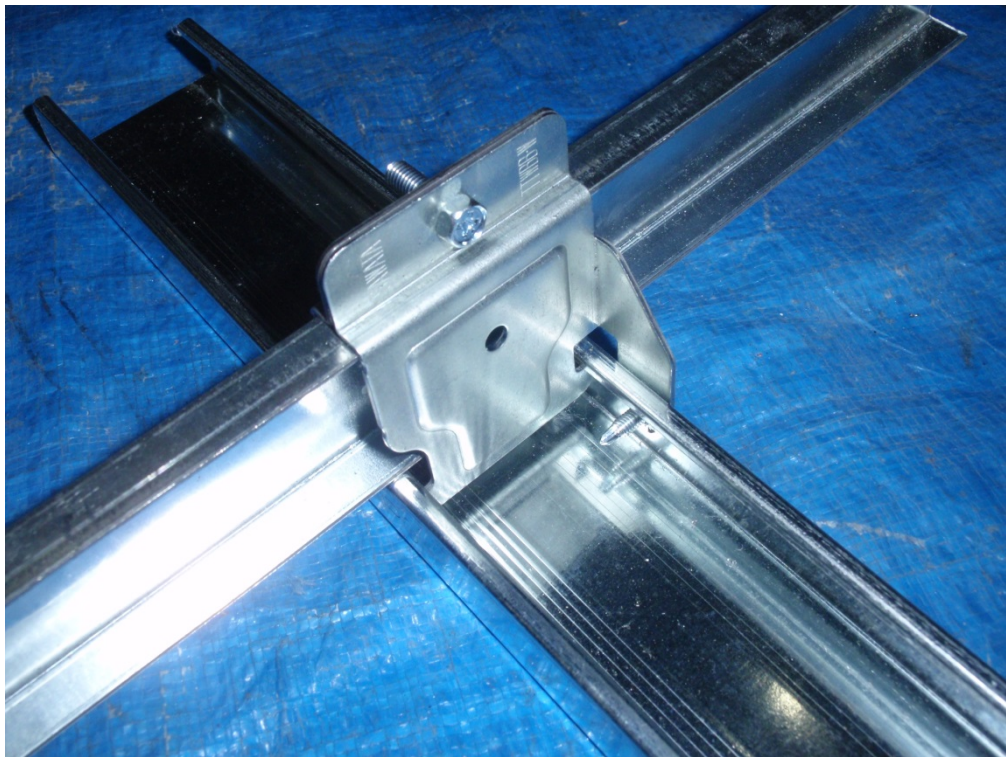
付表 1 試験体構成材料の一覧

部材名	形状・寸法 (mm)	材質・区分	製造所
クリップ (品名：TTWBBクリップW Bタイプ (タップ式))	t=1.2	SGCC [JIS G 3302]	(株)サワタ
クリップ相互接合具 六角ボルト (品名：十字穴付六角アプセットボルト)	M5×L16	SWRCH10R相当 [JIS G 3507-1]	大東鋼業(株)
クリップー野縁, 野縁受け接合具 ドリルねじ (品名：マイクロライヴ)	φ4×13	SWCH18A相当 [JIS G 3507-2]	北村精工(株)
野縁 [JIS A 6517] (記号：CW-19)	50×19×0.5	SGCC [JIS G 3302]	関包スチール(株)
野縁受け [JIS A 6517] (記号：CC-19)	38×12×1.2	SGCC [JIS G 3302]	関包スチール(株)

注) 依頼者提出資料

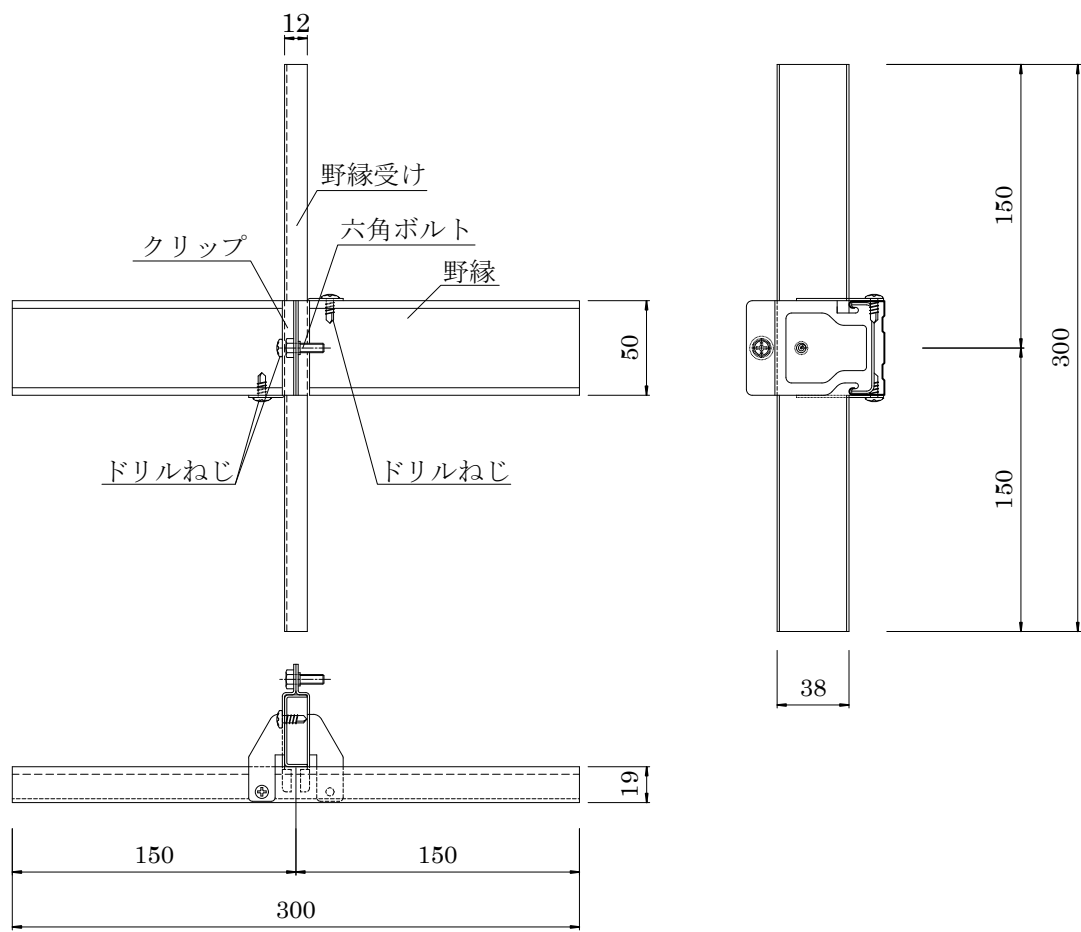


(a) 野縁受け背側



(b) 野縁受け腹側

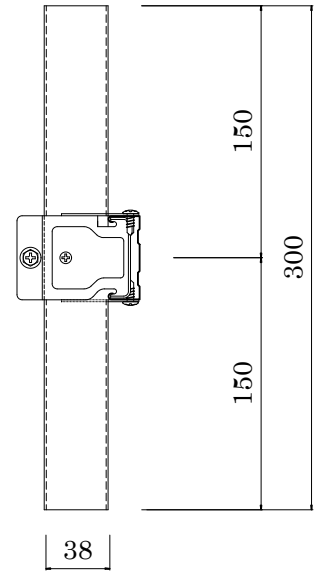
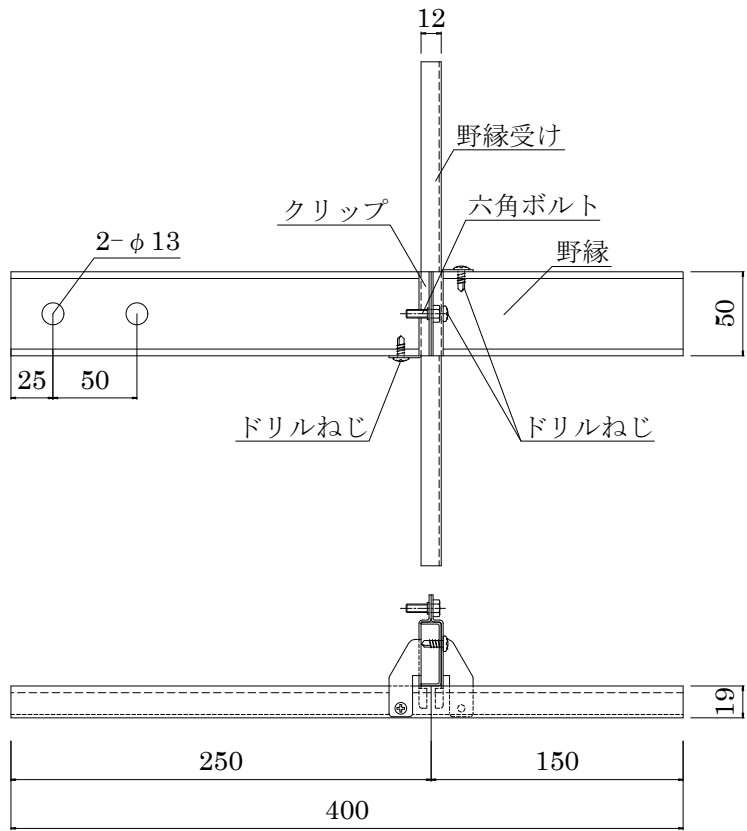
写真 I 試験体組立時の外観



注) 依頼者提出資料

付図1.1 試験体の形状・寸法 (引張方向加力)

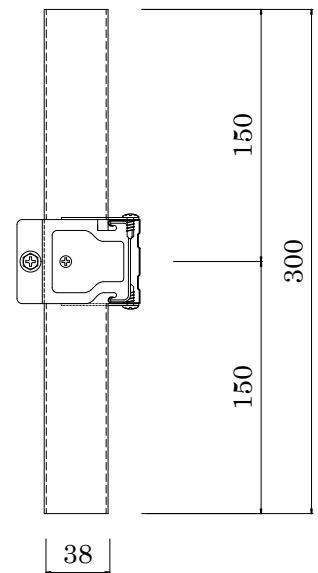
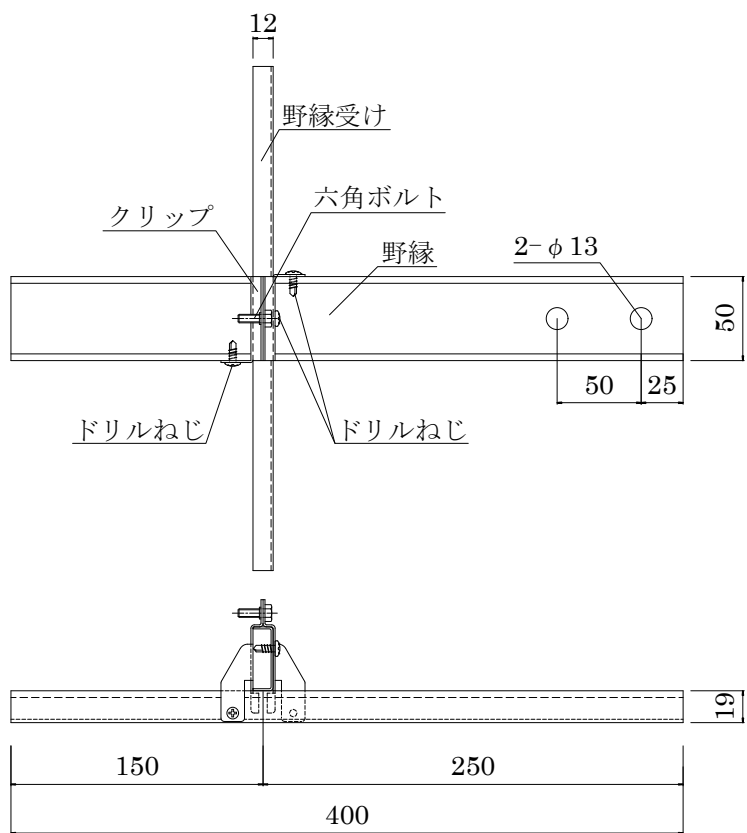
(寸法単位: mm)



注) 依頼者提出資料

(寸法単位: mm)

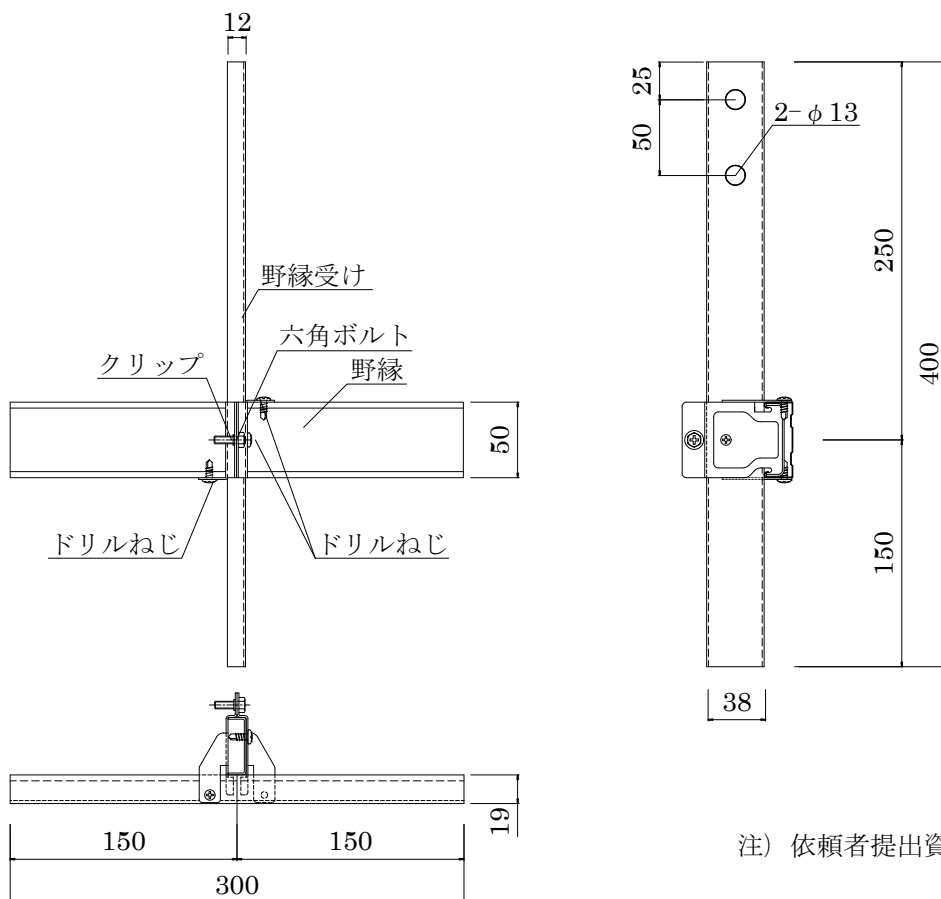
付図1.2 試験体の形状・寸法 (水平 (野縁) 方向加力正側)



注) 依頼者提出資料

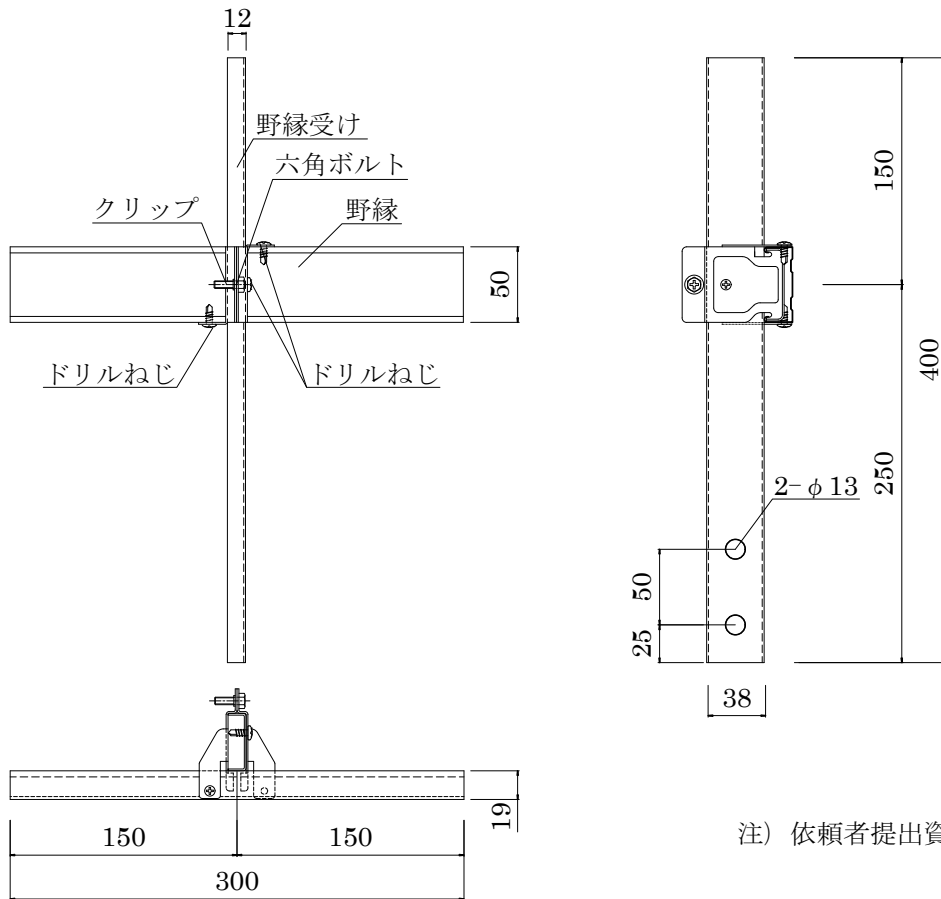
(寸法単位: mm)

付図1.3 試験体の形状・寸法 (水平 (野縁) 方向加力負側)



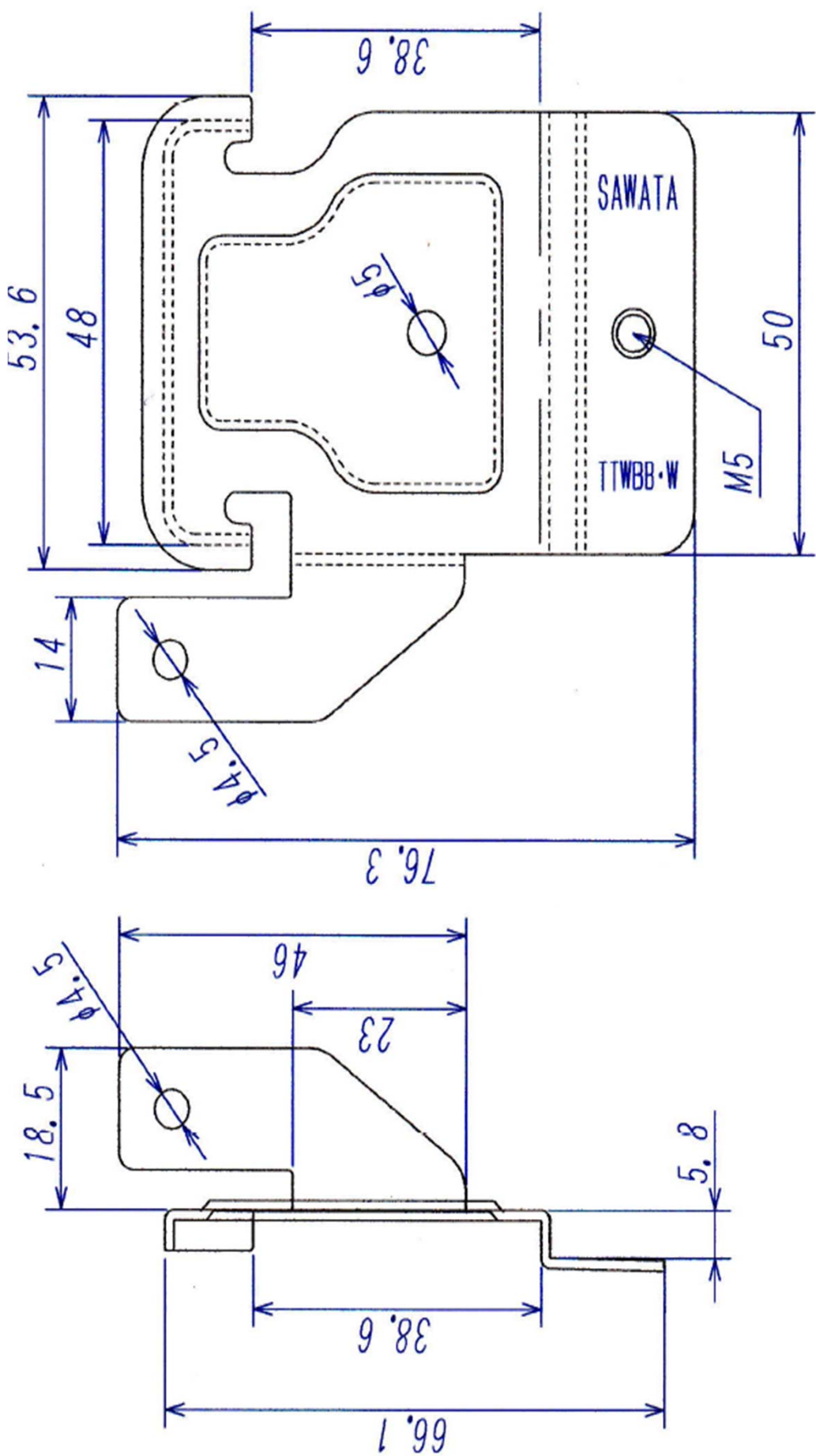
注) 依頼者提出資料

付図1.4 試験体の形状・寸法（水平（野縁受け）方向加力正側）（寸法単位：mm）

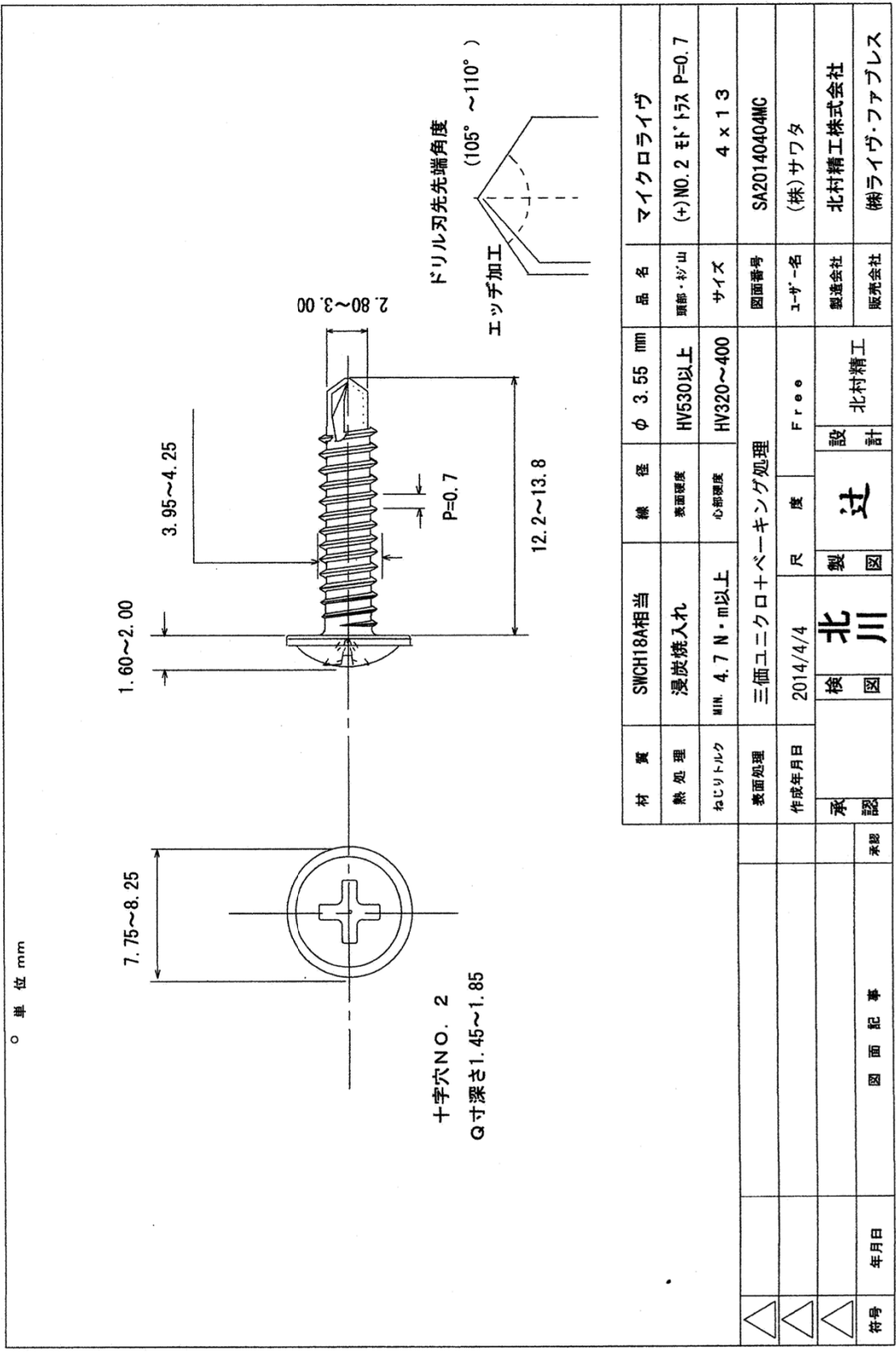


注) 依頼者提出資料

付図1.5 試験体の形状・寸法（水平（野縁受け）方向加力負側）（寸法単位：mm）



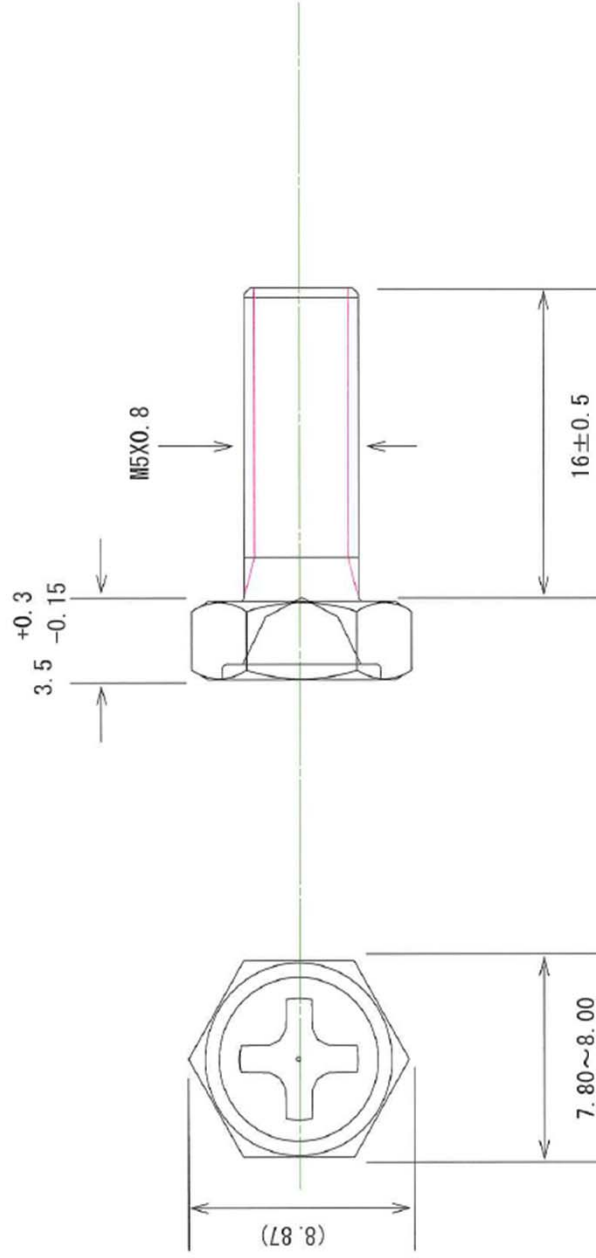
付図1.6 試験体構成部品の形状・寸法 (TTWBBクリップW Bタイプ (タップ式)) (寸法単位: mm) (注) 依頼者提出資料



注) 依頼者提出資料

付図1.7 試験体構成部品の形状・寸法 (ドリルねじ) (寸法単位: mm)

○ 単位 mm



強度区分 4. 8

材質	SWRCH10R相当	熱処理	—	作成年月日	2014.04.30	品名	十字穴付六角アプセットボルト
線径 φ	mm	表面硬度	—	検図	裂図	サイズ	M5 x 16 (P=0.8)
ねじりトルク	MIN. 以上	心部硬度	—	検図	設計	図面番号	LF20140430SW
表面処理	ユニクロ2μ以上	尺 度	Free	検図	Tsuji	企画設計	(株)ライヴ・ファブレス

注) 依頼者提出資料

付図1.8 試験体構成部品の形状・寸法 (六角ボルト) (寸法単位: mm)

資料2 加力・計測方法

(1) 引張方向

加力は、付図2.1に示すように、野縁両端をシャコ万力で鋼製土台に固定し、最大容量20kNの電動アクチュエータを用いて加力治具を介して野縁受け両端に引張方向の一方方向荷重を加える方法で行った。なお、野縁両端の支持部および野縁受け両端の加力部には、局所的な変形を抑制するために固定用鋼板を挿入した。一方方向加力はアクチュエータ引き方向の単調加力によって行い、クリップ接合部を破壊に至らしめた。

荷重 P の検出には最大容量20kNのロードセルを用い、接合部の変形 δ は(2.1)式により求めた。

$$\text{接合部の変形 } \delta: \delta = (D1 + D2) / 2 - D3 \quad (2.1)$$

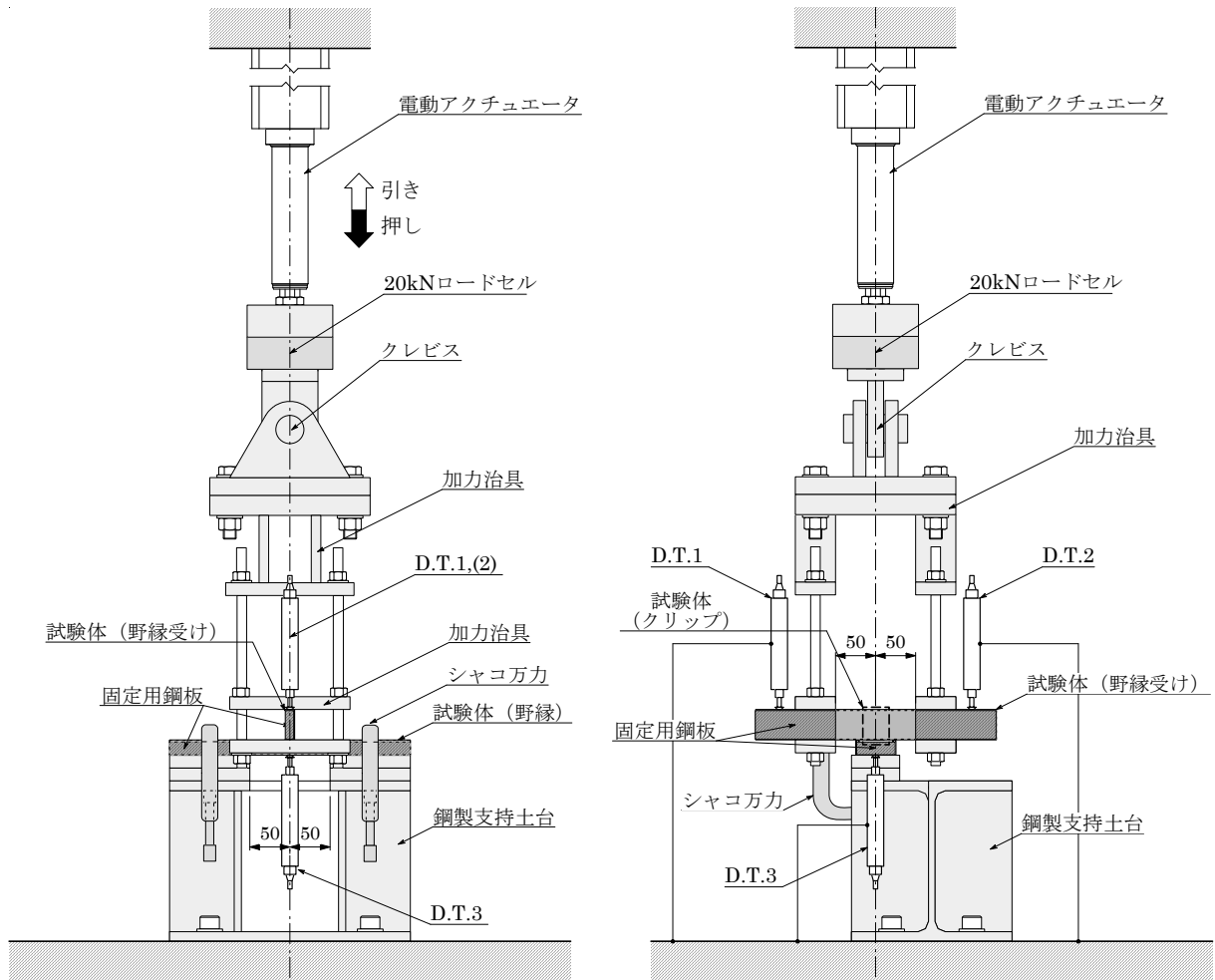
ここで、 D_i は、付図2.1に示す位置に設置した変位計D.T. i による変位の測定値(加力方向を正とする)である。

注) 1. 変位計の仕様(図中のD.T. i は変位計番号を表す。)

変位計番号	型式	感度	非直線性	F.S
D.T.1~D.T.3	CDP-25	$500 \times 10^{-6} / \text{mm}$	0.1%F.S	25mm

2. ロードセルの仕様

型式	容量	定格出力(RO)	非直線性	ヒステリシス
LUK-2TBS	20kN	4000×10^{-6}	0.1%RO	0.1%RO



付図2.1 引張方向加力の試験装置(寸法単位: mm)

(2) 水平（野縁）方向

加力は、付図2.2に示すように、野縁受け両端をシャコ万力で鋼製土台に固定し、最大容量20kNの電動アクチュエータを用いて、野縁に材軸方向の一方向荷重または正負繰返し荷重を加える方法で行った。なお、野縁受け両端の支持部には、局所的な変形を抑制するために固定用鋼板を挿入した。一方向加力（正側・負側）はアクチュエータ引き方向の単調加力によって行い、クリップ接合部を破壊に至らしめた。正負繰返し加力は、資料3または資料4に示す繰返し加力履歴をアクチュエータ引き・押し方向の正負交番加力によって行い、その後引き方向への単調加力によってクリップ接合部を破壊に至らしめた。

荷重 P （正側加力時の荷重を正とする）の検出には最大容量20kNのロードセルを用い、接合部の変形 δ は(2.2)式により求めた。

$$\text{接合部の変形}\delta: \delta = (D1 + D2) / 2 - (D3 + D4) / 2 \quad (2.2)$$

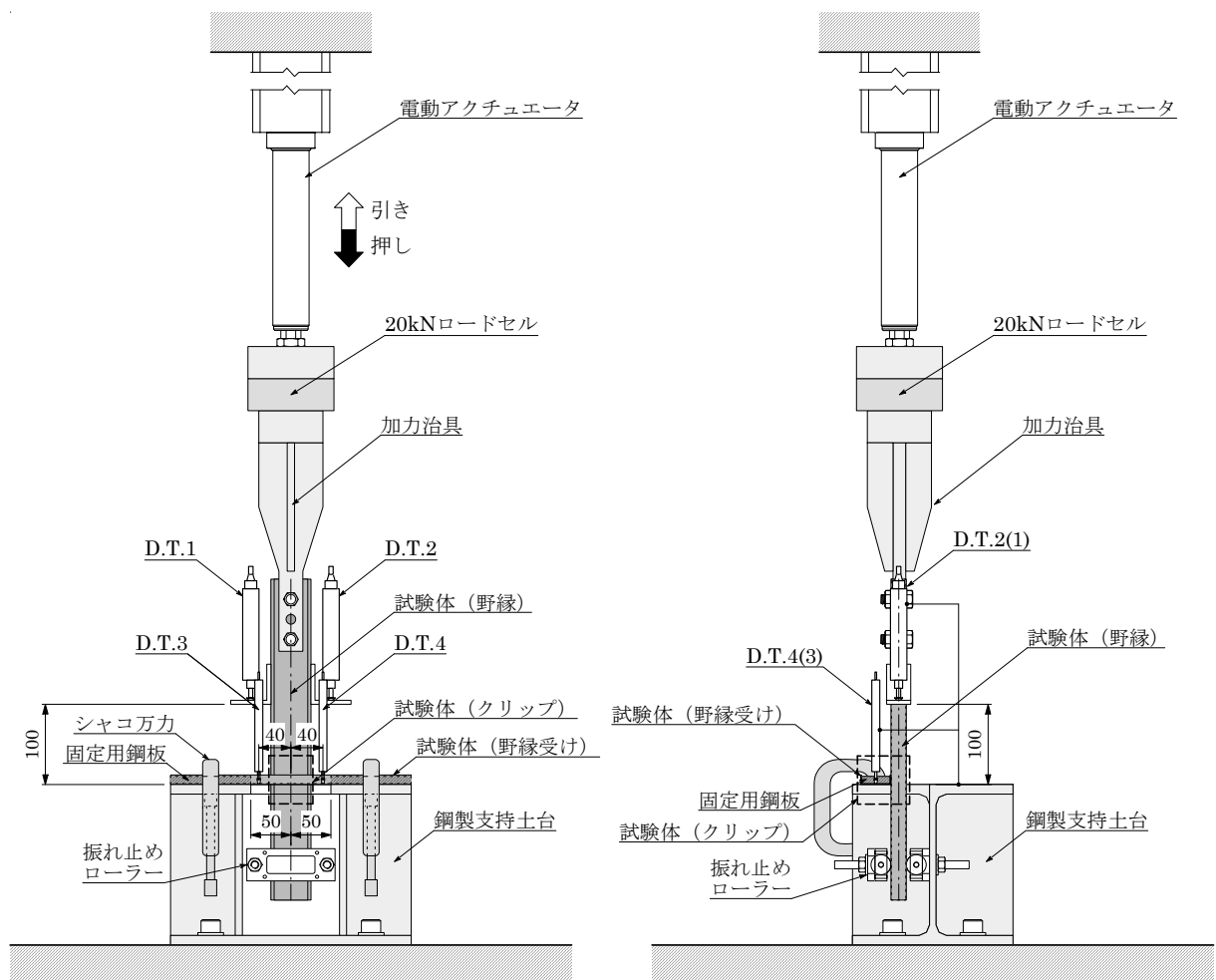
ここで、 D_i は、付図2.2に示す位置に設置した変位計D.T. i による変位の測定値（正側加力時の変位を正とする）である。

注) 1. 変位計の仕様 (図中のD.T. i は変位計番号を表す。)

変位計番号	型式	感度	非直線性	F.S
D.T.1・D.T.2	CDP-50M	$200 \times 10^{-6} / \text{mm}$	0.3%F.S	50mm
D.T.3・D.T.4	CDP-25M	$500 \times 10^{-6} / \text{mm}$	0.3%F.S	25mm

2. ロードセルの仕様

型式	容量	定格出力(RO)	非直線性	ヒステリシス
LUK-2TBS	20kN	4000×10^{-6}	0.1%RO	0.1%RO



付図2.2 水平（野縁）方向加力の試験装置（寸法単位：mm）

(3) 水平（野縁受け）方向

加力は、付図2.3に示すように、野縁両端をシャコ万力で鋼製土台に固定し、最大容量20kNの電動アクチュエータを用いて、野縁受けに材軸方向の一方向荷重または正負繰返し荷重を加える方法で行った。なお、野縁両端の支持部には、局所的な変形を抑制するために固定用鋼板を挿入した。一方向加力（正側・負側）はアクチュエータ引き方向の単調加力によって行い、クリップ接合部を破壊に至らしめた。正負繰返し加力は、資料3または資料4に示す繰返し加力履歴をアクチュエータ引き・押し方向の正負交番加力によって行い、その後引き方向への単調加力によってクリップ接合部を破壊に至らしめた。

荷重 P （正側加力時の荷重を正とする）の検出には最大容量20kNのロードセルを用い、接合部の変形 δ は(2.3)式により求めた。

$$\text{接合部の変形}\delta: \delta = (D1 + D2) / 2 - (D3 + D4) / 2 \quad (2.3)$$

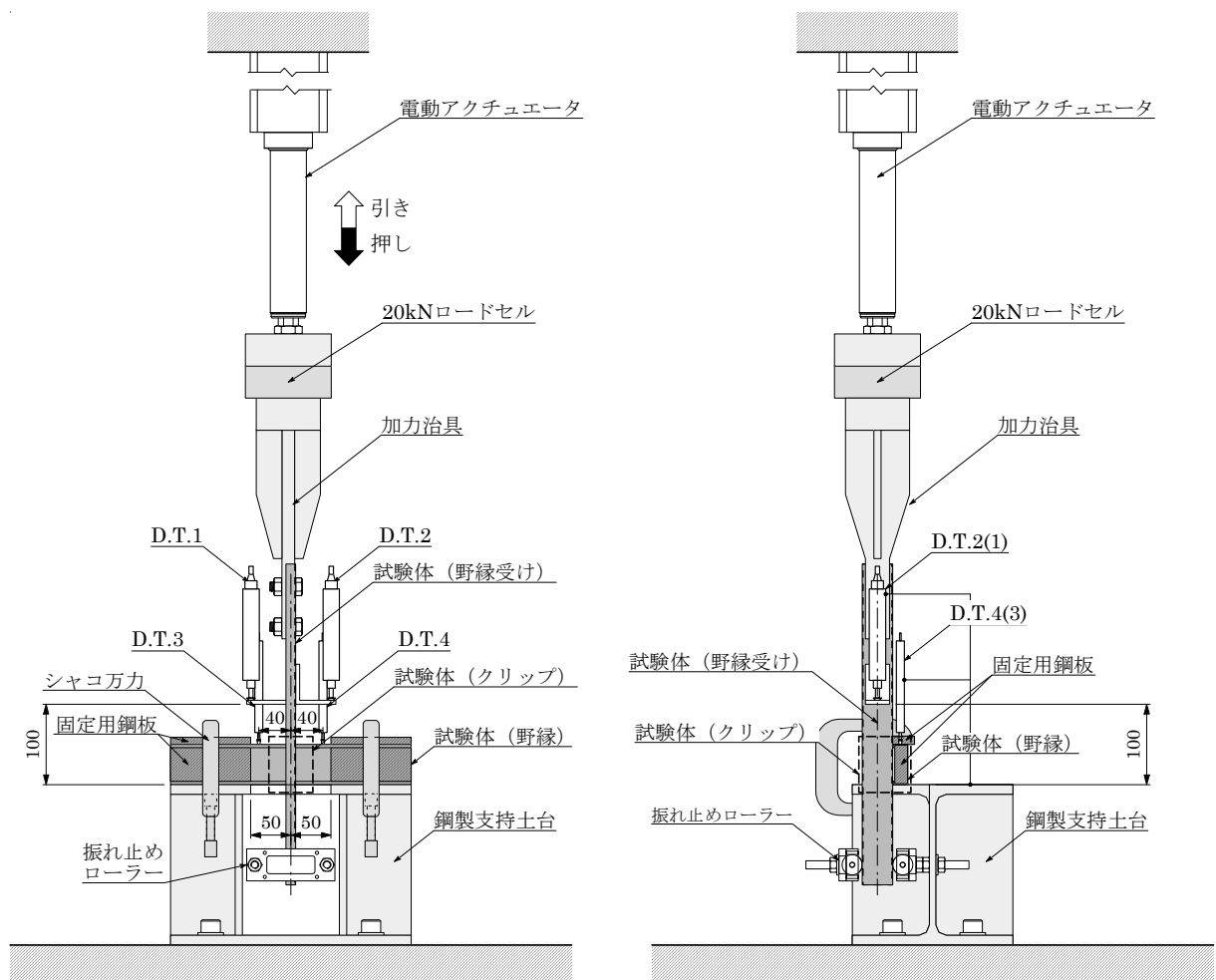
ここで、 D_i は、付図2.3に示す位置に設置した変位計D.T. i による変位の測定値（正側加力時の変位を正とする）である。

注) 1. 変位計の仕様 (図中のD.T. i は変位計番号を表す。)

変位計番号	型式	感度	非直線性	F.S
D.T.1・D.T.2	CDP-50M	$200 \times 10^{-6} / \text{mm}$	0.3%F.S	50mm
D.T.3・D.T.4	CDP-25M	$500 \times 10^{-6} / \text{mm}$	0.3%F.S	25mm

2. ロードセルの仕様

型式	容量	定格出力(RO)	非直線性	ヒステリシス
LUK-2TBS	20kN	4000×10^{-6}	0.1%RO	0.1%RO



付図2.3 水平（野縁受け）方向加力の試験装置（寸法単位：mm）

資料3 接合部の許容耐力・剛性の評価方法1

(1) 評価の方針

本資料による評価方法は、「建築物における天井脱落対策に係る技術基準の解説 第II編 天井及びその部材・接合部の耐力・剛性の設定方法（平成25年10月 国土交通省国土技術政策総合研究所）」に示された「一例」に従うことを基本としたものである。

(2) 損傷時の荷重

一方向加力試験結果の荷重 P –変形 δ 曲線に基づき、損傷時の荷重 P_d を以下の方法によって算出する。付図3.1に損傷時の荷重 P_d の算出方法を示す。

- ① P – δ 曲線において荷重が $\zeta_1 \cdot P_u$ と $\zeta_2 \cdot P_u$ となる2点を結ぶ直線を直線Iとし、その傾きを初期剛性 k とする。ここで、 P_u は δ が許容される限界変形 δ_u に到達するまでの最大荷重、 ζ_1 および ζ_2 は係数であり、 δ_u は10mm、 ζ_1 は0、 ζ_2 は0.2を原則とする。
- ② P – δ 曲線に接する k の1/3の傾きを有する直線を、直線IIとする。
- ③ 直線Iと直線IIの交点における荷重を損傷時の荷重 P_d とする。また、 P – δ 曲線において、荷重が P_d に到達した点の変形を損傷時の変形 δ_d とする。

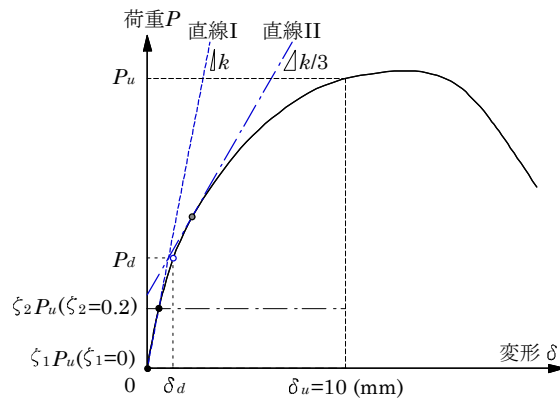
ただし、 P – δ 曲線に以下の特徴が見られる場合は、以下の方法により P_d を算出する。

【剛性が一旦低下した後に再度増加する場合】

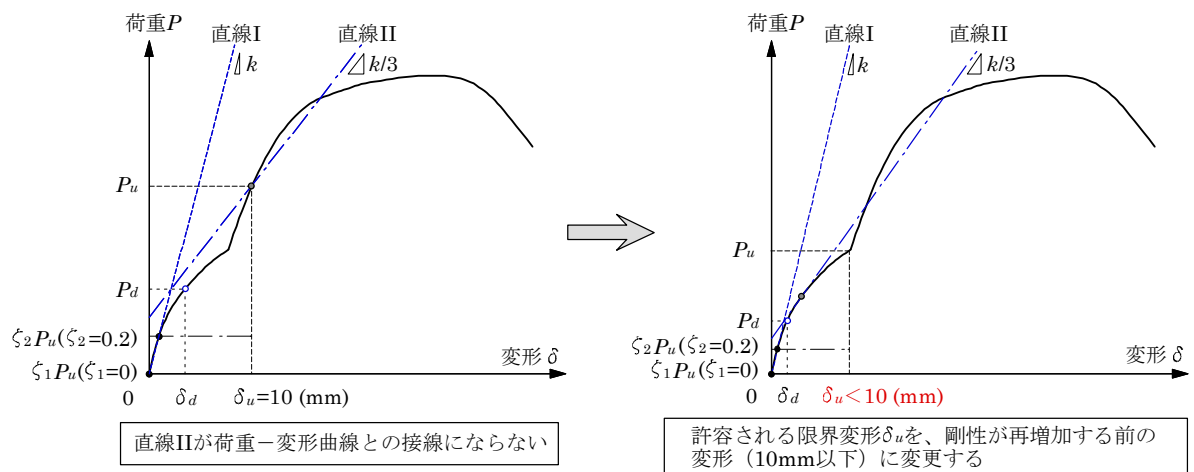
付図3.1(b)に示すように、 P – δ 曲線の剛性が一旦低下した後に再度増加し、上記方法に従うと直線IIが P – δ 曲線との接線にならない場合は、 k の算出過程（上記①）において、許容される限界変形 δ_u を P – δ 曲線の剛性が再増加する前の変位（10mm以下）に変更する。

【初期の剛性が小さい場合】

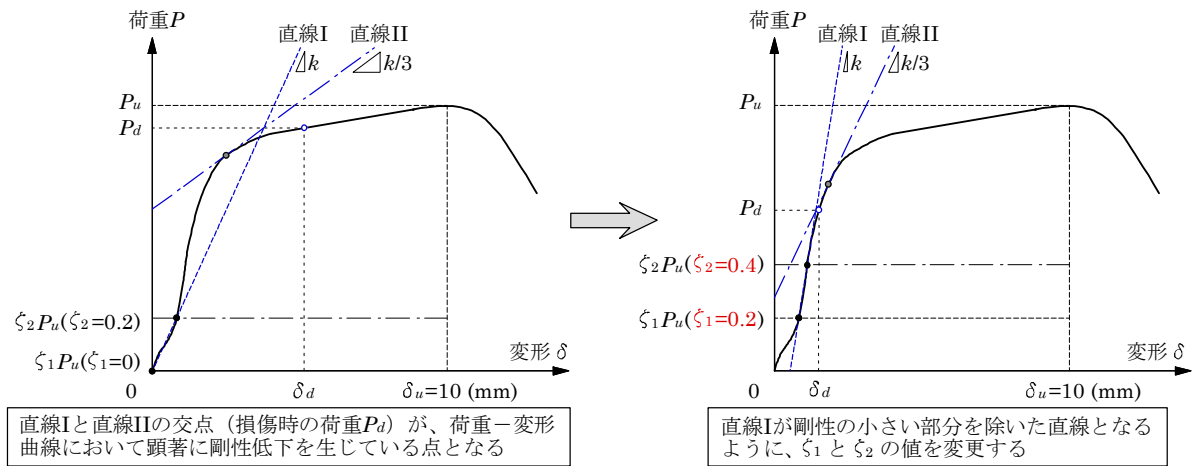
付図3.1(c)に示すように、 P – δ 曲線の初期の剛性が小さく、上記方法に従うと直線Iと直線IIの交点の荷重（ P_d ）が、直線IIと P – δ 曲線の接点の荷重よりも大きい場合は、 k の算出過程（上記①）において、直線Iが初期の剛性の小さい部分を除いた直線となるように、 ζ_1 と ζ_2 の値をそれぞれ0、0.2から変更する（ただし、 $\zeta_2 - \zeta_1 \leq 0.2$ とする）。



(a) 標準的な荷重－変形曲線の場合



(b) 荷重－変形曲線の剛性が一旦低下した後再度増加する場合



(c) 荷重－変形曲線の初期の剛性が小さい場合

付図 3.1 損傷時の荷重 P_d の算出方法

(3) 接合部の許容耐力

「引張方向」

一方向加力試験の結果に基づいて、接合部の許容耐力 P_a を(3.1)式によって算出する。

$$P_a = P_d^{ave} / \alpha \quad (3.1)$$

ここで、 P_d^{ave} は損傷時の荷重 P_d の平均値で、 α は1.5とする。なお、 P_a (N)は一の位を四捨五入して表示する。

「水平（野縁および野縁受け）方向」

一方向加力試験および正負繰返し加力試験の結果に基づき、正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を以下の方法によって算出する。

- ① 一方向加力試験の結果に基づいて、正負繰返し加力試験における制御変形の基準値 D_a^+ 、 D_a^- を(3.2)式によって設定し、付図 3.2 に示す加力履歴（変形 δ が $0.5D_a$ 、 $1.0D_a$ 、 $1.5D_a$ となる正負の各変形段階でそれぞれ3回繰り返す）による正負繰返し加力試験を行う。

$$D_a^+ = \delta_d^{ave,+} / \alpha^+、D_a^- = \delta_d^{ave,-} / \alpha^- \quad (3.2)$$

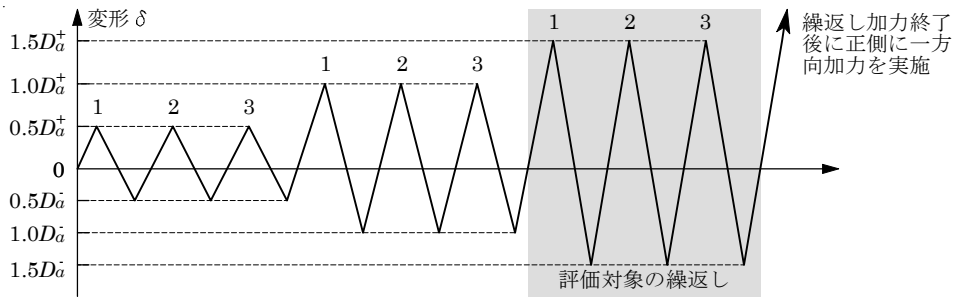
ここで、 $\delta_d^{ave,+}$ 、 $\delta_d^{ave,-}$ は正側と負側の損傷時の変形 δ_d^+ 、 δ_d^- のそれぞれの平均値で、 α^+ 、 α^- は1.5とする。

- ② 正負繰返し加力試験の結果が(3.3)式に適合する場合には、一方向加力試験の結果に基づいて正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を(3.4)式によって算出する。

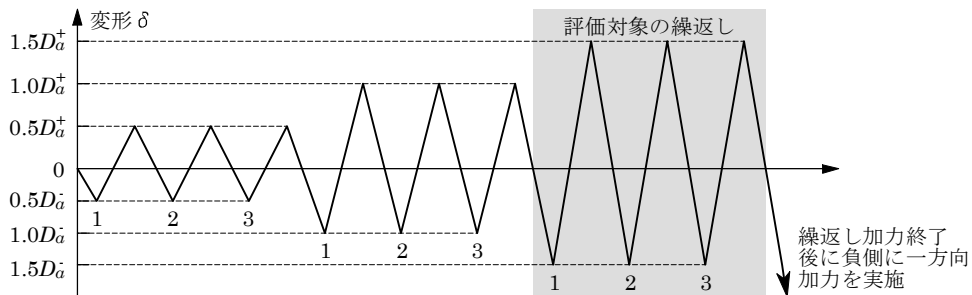
$$\left| P_d^{cyc,+} \right| \geq 0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave,+} / \alpha^+、\left| P_d^{cyc,-} \right| \geq 0.8 \cdot 1.5 P_d^{ave,-} / \alpha^- \quad (3.3)$$

$$P_a^+ = P_d^{ave,+} / \alpha^+、P_a^- = P_d^{ave,-} / \alpha^- \quad (3.4)$$

ここで、 $P_d^{cyc,+}$ 、 $P_d^{cyc,-}$ は正負繰返し加力試験結果による制御変形 $1.5D_a$ 到達時の正側および負側の各荷重で、 $P_d^{ave,+}$ 、 $P_d^{ave,-}$ は正側と負側の損傷時の荷重 P_d^+ 、 P_d^- のそれぞれの平均値で、 α^+ 、 α^- は1.5とする。なお、 P_a^+ 、 P_a^- (N)は一の位を四捨五入して表示する。



(a) 一方向加力試験の正側の最大荷重の平均値が大きい場合



(b) 一方向加力試験の負側の最大荷重の平均値が大きい場合

付図 3.2 正負繰返し加力試験の加力履歴

正負繰返し加力試験の結果が(3.3)式に適合しない場合には、以下に述べる【低減方法 1】または【低減方法 2】によって、正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を算出する。

【低減方法 1】

- ① (3.2)式の a^+ 、 a^- を(3.5)式に置き換えて制御変形の基準値 D_a^+ 、 D_a^- を再設定し、付図 3.2 に示す加力履歴による正負繰返し加力試験を再度行う。

$$a^+ = (\delta_d^{ave,+} / \delta_d^{min,+}) \cdot 1.5, \quad a^- = (\delta_d^{ave,-} / \delta_d^{min,-}) \cdot 1.5 \quad (3.5)$$

ここで、 $\delta_d^{min,+}$ 、 $\delta_d^{min,-}$ は正側と負側の損傷時の変形の最小値である。

- ② 再度行った正負繰返し加力試験の結果が(3.3)式に適合する場合には、正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を(3.4)式によって算出する。ただし、(3.3)式および(3.4)式の a^+ 、 a^- は(3.5)式による。

【低減方法 2】

- ① (3.2)式の a^+ 、 a^- を(3.6)式に置き換えて制御変形の基準値 D_a^+ 、 D_a^- を再設定し、付図 3.2 に示す加力履歴による正負繰返し加力試験を再度行う。

$$a^+ = (\delta_d^{ave,+} / \delta_d^{2\sigma,+}) \cdot 1.5, \quad a^- = (\delta_d^{ave,-} / \delta_d^{2\sigma,-}) \cdot 1.5 \quad (3.6)$$

ここで、 $\delta_d^{2\sigma,+}$ 、 $\delta_d^{2\sigma,-}$ は正側と負側の荷重が $P_d^{ave,+} - 2\sigma^+$ 、 $P_d^{ave,-} - 2\sigma^-$ に到達した点の変形の平均値で、 σ^+ 、 σ^- は正側と負側の損傷時の荷重の標準偏差である。

- ② 再度行った正負繰返し加力試験の結果が(3.3)式に適合する場合には、正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を(3.4)式によって算出する。ただし、(3.3)式および(3.4)式の a^+ 、 a^- は(3.6)式による。

(4) 接合部の剛性

「引張方向」

接合部の剛性 K は、一方向加力試験の結果に基づいて(3.7)式によって算出する。

$$K = P_d^{ave} / \delta_d^{ave} \quad (3.7)$$

ここで、 P_d^{ave} は損傷時の荷重の平均値で、 δ_d^{ave} は損傷時の変形の平均値である。

「水平（野縁および野縁受け）方向」

正負の接合部の剛性 K^+ 、 K^- は、一方向加力試験の結果に基づいて(3.8)式によって算出する。

$$K^+ = P_d^{ave,+} / \delta_d^{ave,+}, \quad K^- = P_d^{ave,-} / \delta_d^{ave,-} \quad (3.8)$$

ここで、 $P_d^{ave,+}$ 、 $P_d^{ave,-}$ は正側および負側の損傷時の荷重の平均値で、 $\delta_d^{ave,+}$ 、 $\delta_d^{ave,-}$ は正側および負側の損傷時の変形の平均値である。

資料4 接合部の許容耐力・剛性の評価方法2

(1) 評価の方針

損傷時の荷重 P_d および許容耐力 P_a の評価の方針を以下に列挙する。

- ① 損傷時の荷重 P_d は、終局耐力 P_u の平均値 P_u^{ave} の 2 分の 1 の荷重とすることを基本とする。
ここで、終局耐力 P_u は終局変形 $\delta_u=20\text{mm}$ 到達時までの最大荷重とする。
- ② 損傷時の荷重到達時の変形（損傷時の変形） δ_d は、 5mm 以下となることを条件とする。
- ③ 許容耐力 P_a 到達時の変形 δ_a は、 2mm 以下となることを条件とする。

①は、天井材接合部の試験から得られる荷重－変形曲線の初期剛性が明確でない場合に、「建築物における天井脱落対策に係る技術基準の解説 第Ⅱ編 天井及びその部材・接合部の耐力・剛性の設定方法（平成 25 年 10 月 国土交通省国土技術政策総合研究所）」に示された「一例」に基づく損傷時の荷重が判断した初期剛性によって大きく変動することから設定したものである。

試験結果から得られた終局耐力 P_u の平均値 P_u^{ave} の 2 分の 1 の荷重を損傷時の荷重 P_d とする理由は、一般に降伏耐力（損傷荷重に相当）が最大耐力の 3 分の 2 程度であることが多いことに加え、試験体ごとのばらつきによる低減係数として 0.8 倍を考慮した結果である。

終局耐力 P_u を決定する終局変形 δ_u を 20mm とした理由は、天井が壁に衝突する変形以前に天井構成材の耐力を決定することによって、天井の脱落を天井と壁の衝突によらず、天井構成材の耐力によって決定するためである。特定天井は壁との間に 60mm 以上の隙間を設ける必要があるとしている。天井の水平変形が部材の変形を無視して接合部の変形だけで生じ、接合部の変形が「斜材の上端と下端」と「野縁と野縁受けのクリップ」の 3 箇所だけで生じるものとすれば、接合部 1 箇所当りの変形は 20mm となる。

②および③は、天井の変形が大きくなることを条件に定めている。

大地震時においても天井と壁が衝突しないものとし、中地震では大地震時の 5 分の 1 の変形にとどまるものと想定すれば、設計で想定される天井の水平変形を 12mm 以下とする必要がある（5 分の 1 は、2 次設計時の C_0 が 1 次設計時の 5 倍であることによる）。天井の水平変形が部材の変形を無視して接合部の変形だけで生じ、接合部の変形が「斜材の上端と下端」と「野縁と野縁受けのクリップ」の 3 箇所のみで生じるものとすれば、許容耐力 P_a 到達時の接合部 1 箇所当りの変形を 4mm 以下とする必要があるが、余裕を見て許容耐力 P_a 到達時の変形 δ_a を 2mm 以下とすることを目標とした。

損傷時の荷重 P_d 到達時の変形（損傷時の変形） δ_d は、許容耐力時の変形制限値 2mm の 2.5 倍である 5mm 以下を目標とした。損傷時の荷重 P_d 到達時までの荷重－変形曲線が線形関係にあれば、許容耐力到達時の変形制限値を 2mm とすると、損傷時の変形の制限値はその 1.5 倍（ $P_d/P_a=a$ が 1.5 以上の数値より）の 3mm となるが、損傷時の荷重 P_d 到達時には剛性がある程度低下していることから、許容耐力 P_a 到達時の変形の 2.5 倍まで許容して 5mm と設定した。

(2) 損傷時の荷重

一方向加力試験結果の荷重 P –変形 δ 曲線に基づき、損傷時の荷重 P_d を以下の方法によって算出する。付図4.1に損傷時の荷重 P_d の算出フローを示す。

① 終局耐力により決定する場合

損傷時の荷重 P_d を(4.1)式によって算定し、(4.1)式による P_d 到達時の変形を損傷時の変形 δ_d とする。

$$P_d = 0.5P_u^{ave} \quad (4.1)$$

ここで、 P_u^{ave} は終局耐力 P_u の平均値で、 P_u は終局変形 $\delta_u=20\text{mm}$ 到達時までの各試験体の最大荷重である。

ただし、各試験体の損傷時の変形 δ_d が損傷時の変形の制限値 $\delta_d^{\text{lim}}=5\text{mm}$ 以下、または $2/3 \cdot P_d$ 到達時の各試験体の変形 $\delta_{2/3d}$ が許容耐力時の変形の制限値 $\delta_a^{\text{lim}}=2\text{mm}$ 以下とならない場合は、損傷時の荷重 P_d および損傷時の変形 δ_d を次の②に従い算出する。

② 損傷荷重時の変形制限により決定する場合

損傷時の荷重 P_d を(4.2)式によって算定し、(4.2)式による P_d 到達時の変形を損傷時の変形 δ_d とする。

$$P_d = P_d^{\text{lim}} \quad (4.2)$$

ここで、 P_d^{lim} は損傷時の変形の制限値 $\delta_d^{\text{lim}}=5\text{mm}$ 到達時までの各試験体の最大荷重の最小値である。

ただし、 $2/3 \cdot P_d$ 到達時の各試験体の変形 $\delta_{2/3d}$ が許容耐力時の変形の制限値 $\delta_a^{\text{lim}}=2\text{mm}$ 以下とならない場合は、損傷時の荷重 P_d および損傷時の変形 δ_d を次の③に従い算出する。

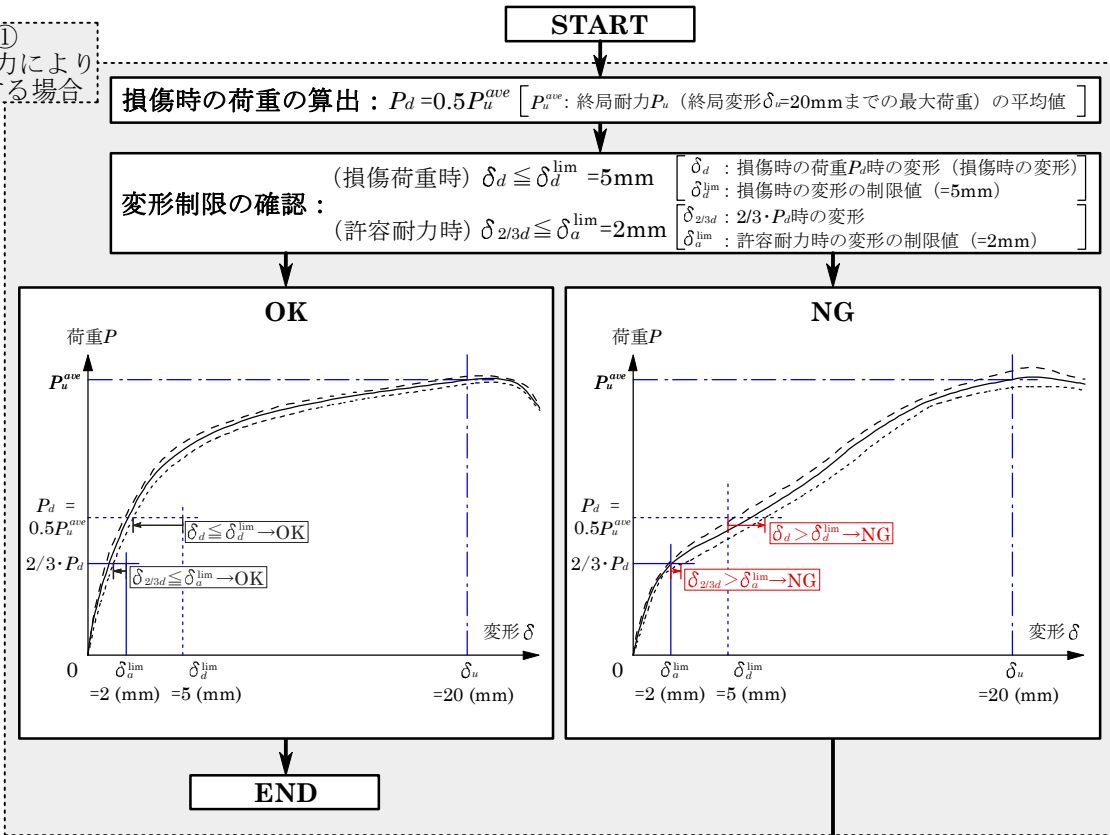
③ 許容耐力時の変形制限により決定する場合

損傷時の荷重 P_d を(4.3)式によって算定し、(4.3)式による P_d 到達時の変形を損傷時の変形 δ_d とする。

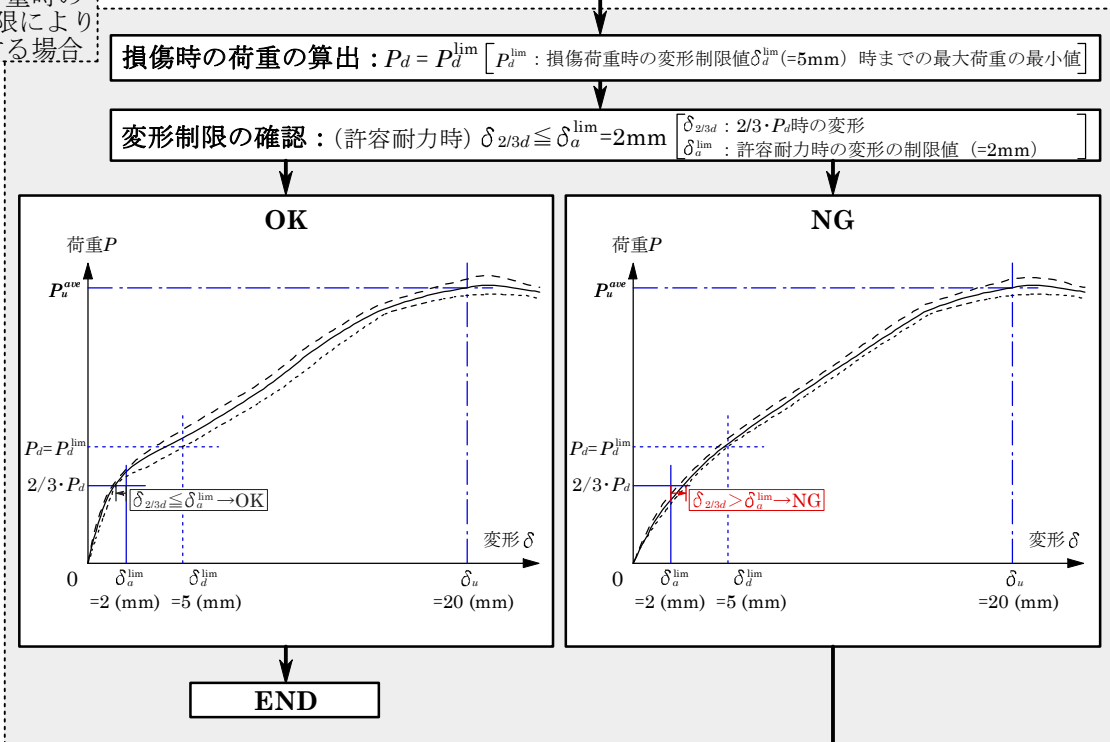
$$P_d = 1.5P_{2/3d}^{\text{lim}} \quad (4.3)$$

ここで、 $P_{2/3d}^{\text{lim}}$ は許容耐力時の変形の制限値 $\delta_a^{\text{lim}}=2\text{mm}$ 到達時までの各試験体の最大荷重の最小値である。

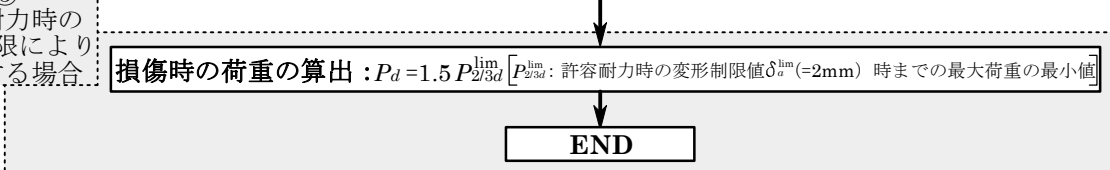
①
終局耐力により
決定する場合



②
損傷荷重時の
変形制限により
決定する場合



③
許容耐力時の
変形制限により
決定する場合



付図 4.1 損傷時の荷重 P_d の算出フロー

(3) 接合部の許容耐力

「引張方向」

一方向加力試験の結果に基づいて、接合部の許容耐力 P_a を(4.4)式によって算出する。

$$P_a = P_d / a \quad (4.4)$$

ここで、 P_d は損傷時の荷重で、 a は1.5とする。なお、 P_a (N)は一の位を四捨五入して表示する。

「水平（野縁および野縁受け）方向」

一方向加力試験および正負繰返し加力試験の結果に基づき、正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を以下の方法によって算出する。

- ① 正負繰返し加力試験を付図 4.2 に示す 3 段階の正負漸増繰返し加力履歴により行い、各段階では 1 回目を荷重制御、2 回目と 3 回目を変形制御とする 3 回ずつの繰返しを行う。

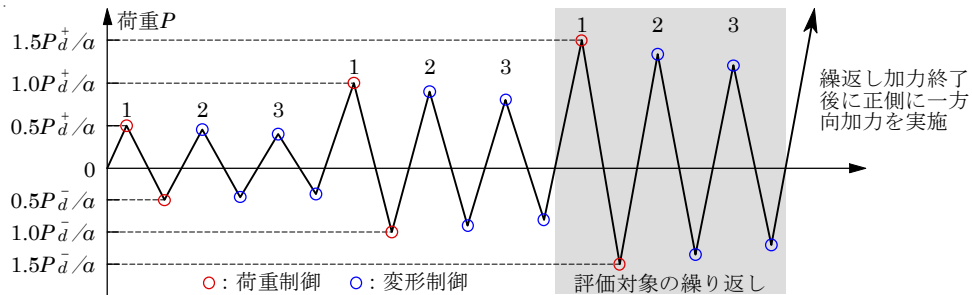
各段階における 1 回目の荷重制御値は、正側および負側の損傷時の荷重 P_d^+ 、 P_d^- に基づいて、正側は $0.5P_d^+ / a^+ \rightarrow 1.0P_d^+ / a^+ \rightarrow 1.5P_d^+ / a^+$ 、負側は $0.5P_d^- / a^- \rightarrow 1.0P_d^- / a^- \rightarrow 1.5P_d^- / a^-$ とする。ここで、 a^+ 、 a^- は1.5とする。各段階における 2 回目と 3 回目の正側の変形制御値 $D_a^{0.5,+}$ 、 $D_a^{1.0,+}$ 、 $D_a^{1.5,+}$ および負側の変形制御値 $D_a^{0.5,-}$ 、 $D_a^{1.0,-}$ 、 $D_a^{1.5,-}$ は、各段階における 1 回目の正側および負側の荷重制御値到達時の変形とする。

- ② 正負繰返し加力試験の結果が(4.5)式に適合する場合には、一方向加力試験の結果に基づいて正側と負側の接合部の許容耐力 P_a^+ 、 P_a^- を(4.6)式によって算出する。

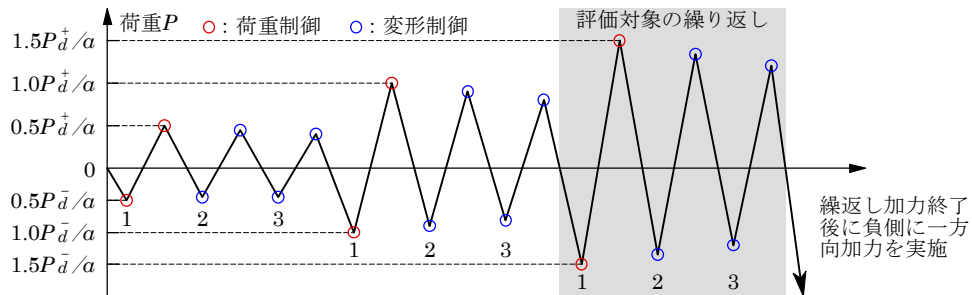
$$\left| P_d^{cyc,+} \right| \geq 0.8 \cdot 1.5P_d^+ / a^+ , \quad \left| P_d^{cyc,-} \right| \geq 0.8 \cdot 1.5P_d^- / a^- \quad (4.5)$$

$$P_a^+ = P_d^+ / a^+ , \quad P_a^- = P_d^- / a^- \quad (4.6)$$

ここで、 $P_d^{cyc,+}$ 、 $P_d^{cyc,-}$ は、正負繰返し加力試験結果における 3 段階目の変形制御値 $D_a^{1.5,+}$ 、 $D_a^{1.5,-}$ 到達時の正側および負側の各荷重である。なお、 P_a^+ 、 P_a^- (N)は一の位を四捨五入して表示する。



(a) 一方向加力試験の正側の最大荷重の平均値が大きい場合



(b) 一方向加力試験の負側の最大荷重の平均値が大きい場合

付図 4.2 正負繰返し加力試験の加力履歴

(4) 接合部の剛性

「引張方向」

接合部の剛性 K は、一方向加力試験の結果に基づいて(4.7)式によって算出する。

$$K = P_d / \delta_d^{ave} \quad (4.7)$$

ここで、 P_d は損傷時の荷重で、 δ_d^{ave} は損傷時の変形の平均値である。

「水平（野縁および野縁受け）方向」

正負の接合部の剛性 K^+ 、 K^- は、一方向加力試験の結果に基づいて(4.8)式によって算出する。

$$K^+ = P_d^+ / \delta_d^{ave,+}、K^- = P_d^- / \delta_d^{ave,-} \quad (4.8)$$

ここで、 P_d^+ 、 P_d^- は正側および負側の損傷時の荷重で、 $\delta_d^{ave,+}$ 、 $\delta_d^{ave,-}$ は正側および負側の損傷時の変形の平均値である。

資料5 試験データ集

「評価方法1による損傷時の荷重の算出結果の詳細」

- ・ 損傷時の荷重の算出結果..... 付表 5.1～付表 5.3
- ・ 荷重 P －変形 δ 関係..... 付図 5.1～付図 5.3

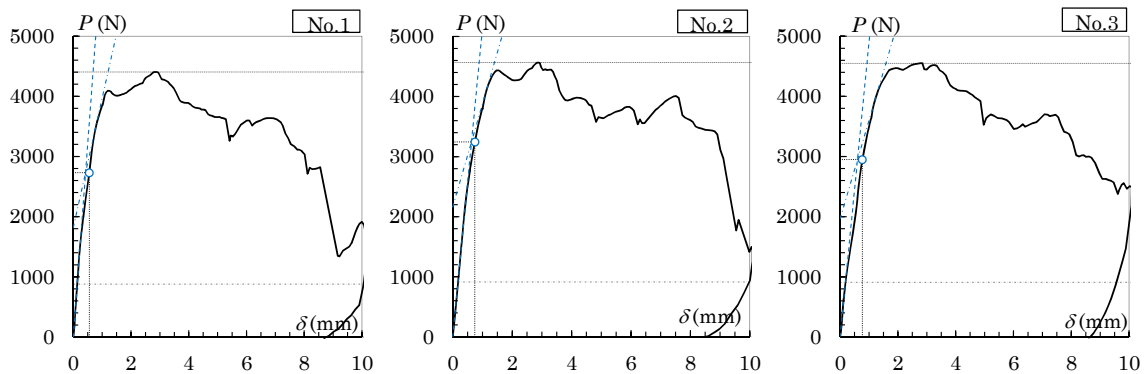
「試験写真の一覧」

- ・ 試験装置..... 写真 A.1～写真 A.2
- ・ 試験終了時および終了後の試験体の状況..... 写真 B.1～写真 B.3

付表5.1 損傷時の荷重の算出結果（引張方向加力，評価方法1）

試験体	初期剛性 k				損傷時の荷重 P_d		損傷時の変形 δ_d		
	(N/mm)	ζ_1	ζ_2	δ_u 時までの最大荷重 P_u (N)	δ_u (mm)	(N)	平均値 P_d^{ave}	(mm)	平均値 δ_d^{ave}
1	6443	0	0.20	4403	10	2730	2974	0.555	0.689
2	5134	0	0.20	4565		3244		0.743	
3	4893	0	0.20	4552		2949		0.768	

○ : 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d , - - - : 初期剛性 k , - · - · : $1/3k$, - - - : $\zeta_1 \cdot P_u$, - · - · : $\zeta_2 \cdot P_u$, - - - : P_u

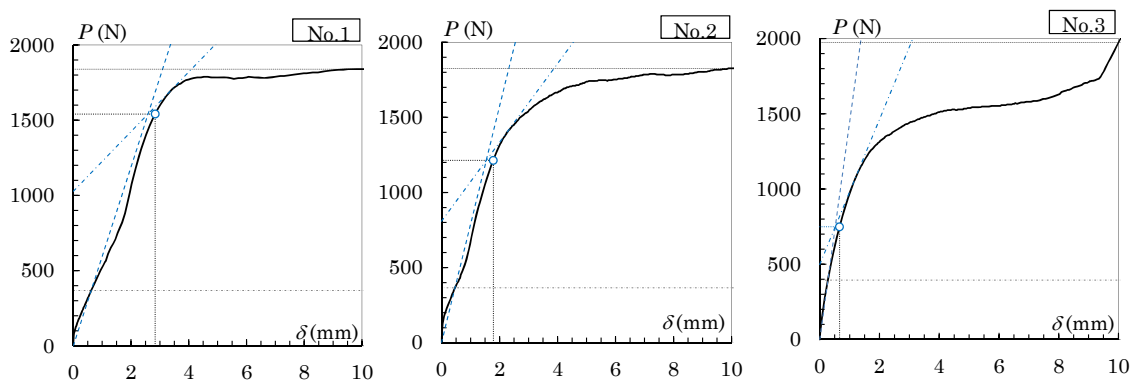


付図5.1 荷重 P －変形 δ 関係（引張方向加力，評価方法1）

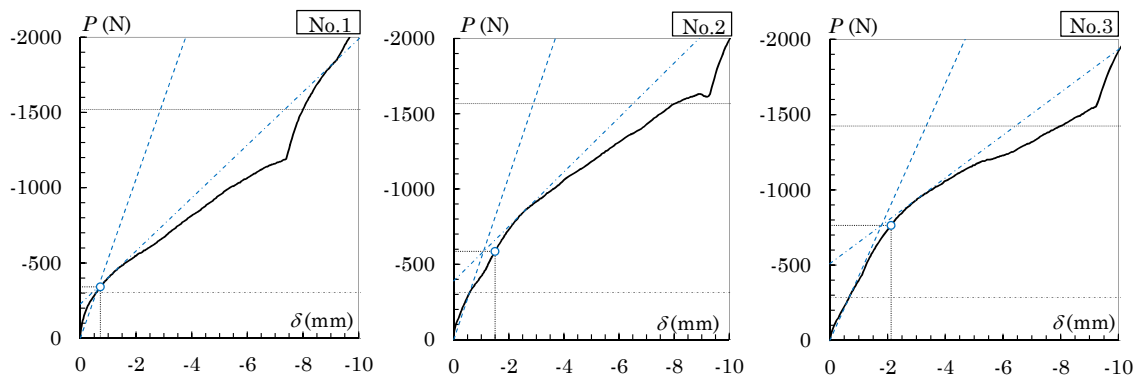
付表5.2 損傷時の荷重の算出結果（水平（野縁）方向加力，評価方法1）

方向	試験体	初期剛性 k				損傷時の荷重 P_d		損傷時の変形 δ_d		
		(N/mm)	ζ_1	ζ_2	δ_u 時までの最大荷重 P_u (N)	δ_u (mm)	(N)	平均値 P_d^{ave}	(mm)	平均値 δ_d^{ave}
正側	1	595	0	0.20	1840	10	1541	1168	2.838	1.762
	2	786	0	0.20	1826	10	1214		1.786	
	3	1445	0	0.20	1975	10	749		0.662	
負側	1	528	0	0.20	1520	8	341	564	0.720	1.447
	2	543	0	0.20	1566	8	586		1.501	
	3	427	0	0.20	1424	8	764		2.121	

○ : 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d , - - - : 初期剛性 k , - · - · : $1/3k$, - - - : $\zeta_1 \cdot P_u$, - · - · : $\zeta_2 \cdot P_u$, - - - : P_u



(a) 正側



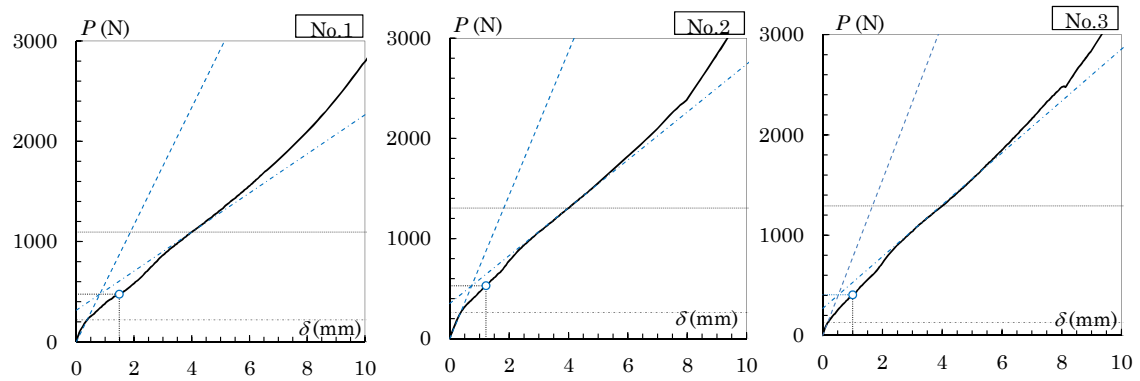
(b) 負側

付図5.2 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁）方向加力，評価方法1）

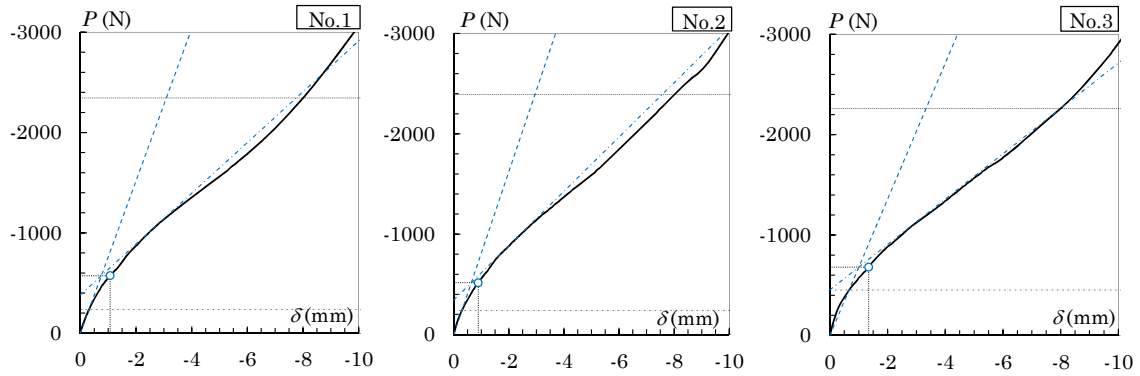
付表5.3 損傷時の荷重の算出結果（水平（野縁受け）方向加力，評価方法1）

方向	試験体	初期剛性 k				損傷時の荷重 P_d		損傷時の変形 δ_d		
		(N/mm)	ζ_1	ζ_2	δ_u 時までの最大荷重 P_u (N)	δ_u (mm)	(N)	平均値 P_d^{ave}	(mm)	平均値 δ_d^{ave}
正側	1	584	0	0.20	1095	4	475	470	1.490	1.235
	2	716	0	0.20	1304		529		1.215	
	3	775	0	0.10	1292		405		1.001	
負側	1	759	0	0.10	2344	8	573	590	1.068	1.100
	2	812	0	0.10	2389		517		0.889	
	3	678	0	0.20	2261		680		1.344	

○ : 損傷時の荷重 P_d と変形 δ_d , - - - : 初期剛性 k , - · - · : $1/3k$, - - - : $\zeta_1 \cdot P_u$, - · - · : $\zeta_2 \cdot P_u$, - - - : P_u



(a) 正側

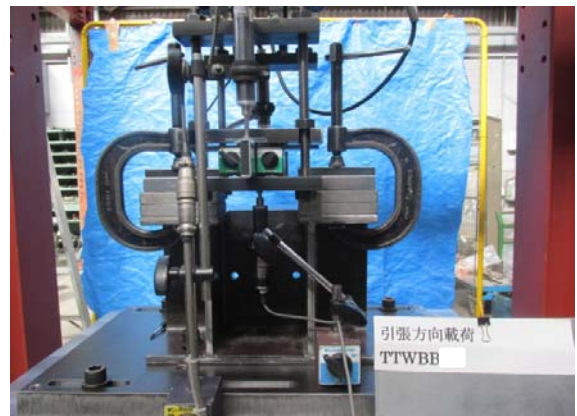


(b) 負側

付図5.3 荷重 P —変形 δ 関係（水平（野縁受け）方向加力，評価方法1）



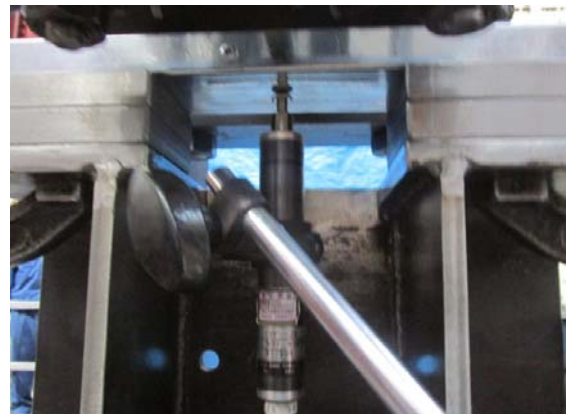
(a) 全景



(b) 試験体の設置状況



(c) 変位計の設置状況 (D.T.1, D.T.2)



(d) 変位計の設置状況 (D.T.3)

写真A.1 試験装置 (引張方向)



(a) 全景



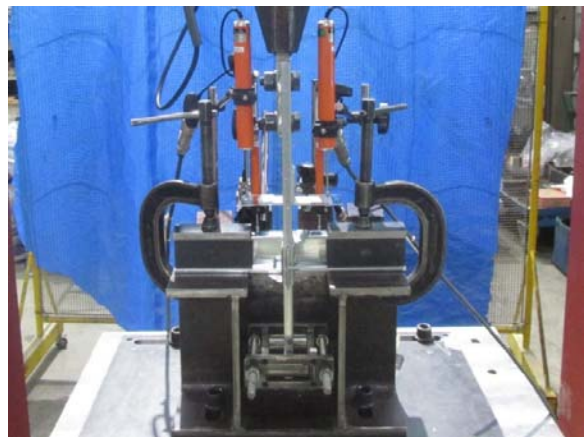
(b) 振れ止めの設置状況(加力方向:野縁方向)



(c) 振れ止めの設置状況(加力方向:野縁受け方向)



(d) 試験体の設置状況(加力方向:野縁方向)
および変位計の設置状況(D.T.1~D.T.4)



(e) 試験体の設置状況(加力方向:野縁受け方向)
および変位計の設置状況(D.T.1~D.T.4)

写真A.2 試験装置(水平(野縁, 野縁受け)方向)



(a) 試験終了時



(f) 試験終了時



(k) 試験終了時



(b) 試験終了後



(g) 試験終了後



(l) 試験終了後



(c) 試験終了後



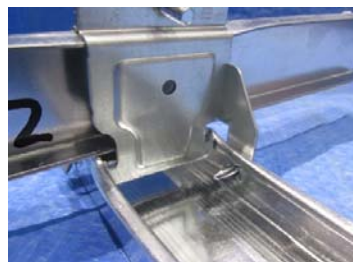
(h) 試験終了後



(m) 試験終了後



(d) 試験終了後



(i) 試験終了後



(n) 試験終了後



(e) 試験終了後



(j) 試験終了後



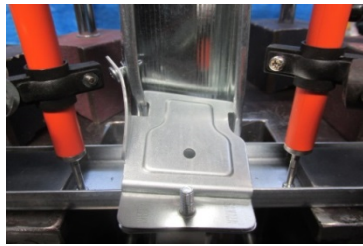
(o) 試験終了後

【No.1】

【No.2】

【No.3】

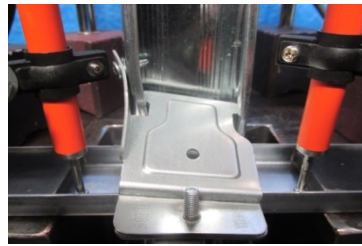
写真B.1 試験終了時および終了後の試験体の状況（引張方向加力）



(a) 試験終了時



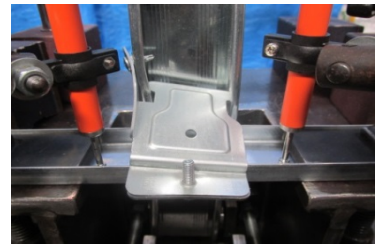
(b) 試験終了後
【No.1】



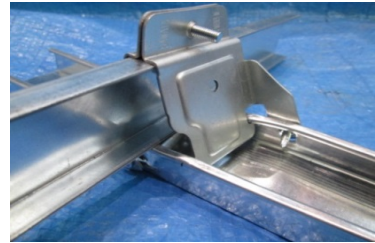
(c) 試験終了時



(d) 試験終了後
【No.2】



(e) 試験終了時



(f) 試験終了後
【No.3】

(1) 一方向加力試験 (正側)



(a) 試験終了時



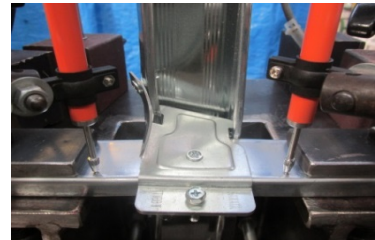
(b) 試験終了後
【No.1】



(c) 試験終了時



(d) 試験終了後
【No.2】



(e) 試験終了時



(f) 試験終了後
【No.3】

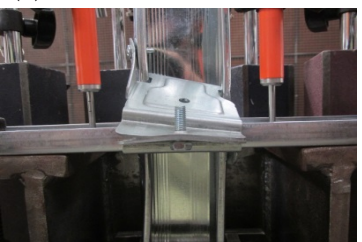
(2) 一方向加力試験 (負側)



(a) 試験終了時



(b) 試験終了後
【評価方法1】



(c) 試験終了時



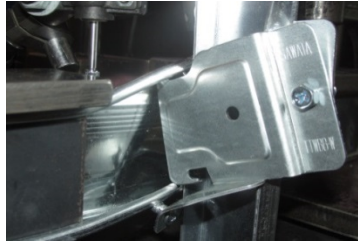
(d) 試験終了後
【評価方法2】

(3) 正負繰返し加力試験

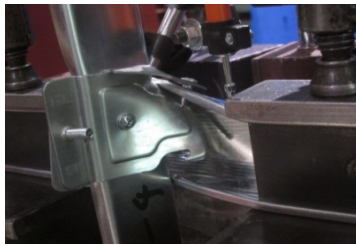
写真B.2 試験終了時および終了後の試験体の状況 (水平(野縁)方向加力)



(a) 試験終了時



(b) 試験終了時
【No.1】



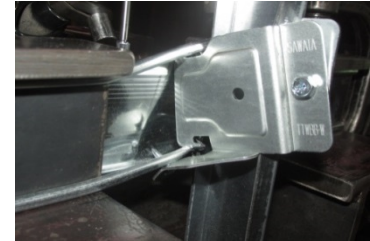
(c) 試験終了時



(d) 試験終了時
【No.2】

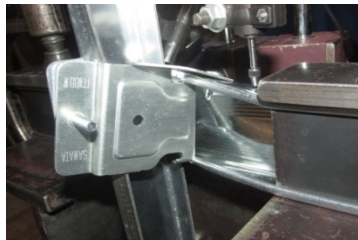


(e) 試験終了時

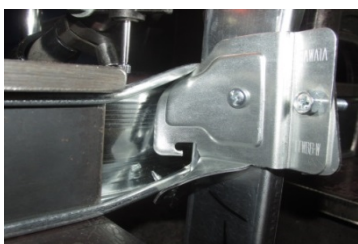


(f) 試験終了時
【No.3】

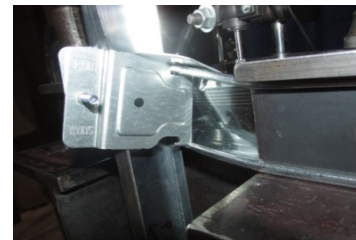
(1) 一方向加力試験（正側）



(a) 試験終了時



(b) 試験終了時
【No.1】



(c) 試験終了時



(d) 試験終了時
【No.2】



(e) 試験終了時



(f) 試験終了時
【No.3】

(2) 一方向加力試験（負側）



(a) 試験終了時



(b) 試験終了時
【評価方法1】



(c) 試験終了時



(d) 試験終了時
【評価方法2】

(3) 正負繰返し加力試験

写真B.3 試験終了時および終了後の試験体の状況（水平(野縁受け)方向加力)

本書の取扱いについて

- ・ 本書の最終ページは本ページです。
- ・ 本書の試験結果は、本書中に記載の試験体について得られたものです。
- ・ 本書を複製して第三者に開示する場合は、必ず全文を複製することとし、一部分だけの複製は行わないで下さい。
- ・ 本試験結果の一部を、当試験所の名称を付してカタログに掲載する等、一般に開示する場合は、文書によって当試験所の承認を得るようにして下さい。

本書についての問い合わせは、下記までお願いします。

一般財団法人 日本建築総合試験所 試験研究センター
構造部 構造試験室

〒565-0873 大阪府吹田市藤白台5丁目8番1号

TEL : 06-6834-7913 (直通)

06-6872-0391 (代表)

FAX : 06-6834-1230 (直通)

06-6872-0784 (代表)