令和4年度	森林・林業・木材産業グリーン成長総合対策補助金等	等
$(C L T \cdot I)$	VL等の建築物への利用環境整備事業のうち、CLT	Γ•
LVL等を活	用した建築物の低コスト化・検証等事業)	

CLT パネルに長ビスを用いたせん断接合部等の

開発事業報告書

令和5年3月

木構造振興株式会社

目次

1.事業概要	1
1.1. 事業の目的	1
1.2. 実施内容	2
1.3. 実施体制	
2.長ビスの種類	6
3.長ビスを用いた床−床接合の強度性能の検証	7
3.1. 試験の目的	7
3.2. 海外仕様の調査	7
3.3. 試験体仕様	
3.3.1. 接合仕様	
3.3.2. ビス配置についての検討	
3.3.3. 試験の種類	
3.4. 試験方法、評価方法	
3.5. 試験結果	
3.5.1. X90-5-5S	
3.5.2 . X90-5-5W	
3.5.3 . X90-5-7S	30
3.5.4 . H90-5-5S	
3.5.5. H90-5-5W	
3.5.6 . H90-5-5SH	
3.5.7. H90-5-5SHh	
3.5.8 . H90-5-7S	
3.5.9. H90-5-7W	
3.5.10. H90-5-7W8d	
3.5.11. H45-5-5S	
3.5.12. H45-5-7S	50
3.6. 特性値の比較	
3.6.1. 斜め交差打ちビス接合	
3.6.2. ハーフラップビス接合	
3.7. 実験値と計算値の比較	60
4.大壁耐力壁のくぎ及びビスー面せん断試験	64
4.1. 試験の目的	
4.2. 試験体仕様	
4.2.1. くぎ及びビスの仕様	
4.2.2. 試験の種類	
4.3. 試験方法	
4.4. 試験結果	
4.4.1. SP24CN75	

4.4	2. SP24H110	72
4.4	3. C36H110	
4.4	4. C60H140	80
4.5.	考察	
5.大壁而	†力壁の面内せん断試験	84
5.1.	試験の目的	
5.2.	試験の内容	
5.2	1. ビスの仕様	
5.2	2. 試験の種類	
5.2	3. 密度と含水率	
5.2	4. 試験部材加工図	
5.2	5. 接合金物図	
5.3.	試験方法	
5.4.	試験結果	
5.5.	試験結果と計算結果の比較	
5.6.	CLT 面材の配置ルールについて	
6.真壁信	∶様耐力壁の試験結果と計算結果の比較	93
6.1.	検証の目的	
6.2.	検証の結果	
6.3.	タは世はのとむ	
7 長ビス	谷村住他の比較	100
	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験	100 103
7.1.	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的	100 103 103
7.1. 7.2.	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類	100 103 103 103
7.1. 7.2. 7.3.	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 	100 103 103 103 104
7.1. 7.2. 7.3. 7.4.	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果	
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00	
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40	
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00	
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40	100 103 103 103 103 104 104 104 106 109 112 115
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40 5. 試験結果のまとめ	100 103 103 103 104 104 104 104 106 109 112 115 118
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7	本特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40 5. 試験結果のまとめ 実験値と計算値の比較	100 103 103 103 103 104 104 104 106 109 112 112 115 118 120
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7	本特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の種類 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40 5. 試験結果のまとめ 実験値と計算値の比較 質構造ねじ試験	100 103 103 103 103 104 104 104 104 106 109 112 112 115 118 120 122
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7	本存住値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40 5. 試験結果のまとめ 実験値と計算値の比較 質構造ねじ試験 試験の目的	100 103 103 103 103 104 104 104 104 106 109 112 115 115 118 120 122 122
7.1. 7.2. 7.3. 7.4. 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7.4 7	各特性値の比較 、を用いた CLT の支圧試験 試験の目的 試験の種類 試験方法と評価方法 試験結果 1. 23-00 2. 23-40 3. 32-00 4. 32-40 5. 試験結果のまとめ 実験値と計算値の比較 質構造ねじ試験 試験の目的 試験の内容	100 103 103 103 103 104 104 104 104 106 109 112 112 112 115 120 122 122

1. 事業概要

1.1. 事業の目的

欧米の CLT パネル工法では、下図のように長ビスを用いた接合方法が主流となっている が、現在、日本で広く用いられている CLT パネル工法の接合部は、接合金物を使用したもの が多い。その背景としては、海外のような径が太く長いビスが流通していないため、日本に ある既存の細く短いビスのみで構成される接合部では日本の高い耐震基準に照らすと、強度 性能的に対応できないことなどが挙げられる。

本事業では、径の太い長ビスを用いて、CLT パネル工法用の接合部を開発・普及させることによって、接合方法の合理化、低コスト化を図ることを目的とする。



図 1.1-1 海外の CLT ビス接合部の例

1.2. 実施内容

(1)長ビスを用いた床-床接合の強度性能の検証

現状の「2016 年版 CLT を用いた建築物の設計施工マニュアル 2021 年構造・材料増 補版 ¹⁾」に掲載されている床相互の接合方法は、構造用合板をスプラインとしたビス接合 のみであり(図 1.2-1)、5層7プライ、9層9プライ等の厚みを持った CLT を接合した場 合、面内せん断力を適切に伝えることが難しいこと、面外曲げに対して有効でないことなど の理由から合板スプラインによる接合は適切とは言えない。例えば図 1.2-2 の右図のように 接合の中心を、床 CLT の厚み方向の中心に近い位置となるような接合部とすれば上記の問 題は解消される。

したがって、本事業では上記のような接合部を考案し、実験的にその性能の検証を行う。 対象となる CLT の種類は、需要が高い5層5プライ、5層7プライの2種類とした。

使用するビスは主として全ねじビスを使用し(一部のみ半ねじビス)とし、CLTの厚み に応じて2段階程度ビスの長さを変えたものを実験する。ビスの打つ向きについては、加 力に対して直角になる方向に45°斜め打ちした仕様、加力方向・加力直角方向の両方に45° 斜め打ちした仕様とする。



図 1.2-1 2016 年版 CLT を用いた建築物の設計施工マニュアル 2021 年構造・材料増 補版における床-床接合部





合板スプライン接合 長ビス斜め打ち接合図 1.2・2 合板スプライン接合と長ビス斜め打ち接合

(2) 長ビスを用いた耐力壁の面内せん断性能の検証

CLT を大壁耐力壁の面材として用いた場合の耐力壁仕様を検証するため、要素試験によってくぎ及びビス1本あたりのせん断性能データを取得する。このデータを用いて耐力壁 を設計し、計算結果と照合し、設計法が妥当であることを検証する。



図 1.2-3 長ビスを用いた耐力壁

(3)構造用ねじの JIS 規格等に基づく長ビス単体の強度性能の検証

来年度設立予定である構造用ねじの JIS 規格に基づき、長ビス単体の強度性能の検証を 行った。

実施する試験項目は、ビス単体の曲げ試験、繰り返し曲げ試験、ねじり試験、引張試験等 である。

(4) ビスのめり込み性能の検証

(1)及び(2)においては、EYT式(ヨーロッパ型降伏理論式)による算定値との比較によって、実験結果の妥当性を検証する必要がある。EYT式に用いる値としてビスのめり込み試験を行い、支圧強度を実験的に求めた。

1.3. 実施体制

実施体制は、学識経験者等からなる委員会を設け、接合金物の要求性能、仕様、試験計 画、評価について諮問する。試験機関は、(公財)日本住宅・木材技術センター試験研究所及 び(一財)建材試験センターで実施した。



図 1.3-1 実施体制図

CLT パネルに長ビスを用いたせん断接合部等の開発

委員名簿

(敬称略、順不同)

委員長

- 五十田 博 京都大学 生存圈研究所 教授
- 委員
 - 河合 直人 工学院大学 建築学部建築学科 教授
 - 青木 謙治 東京大学 大学院農学生命科学研究科 准教授
 - 小林 研治 静岡大学学術院農学領域 生物資源科学科 住環境構造学研 究室 准教授
 - 槌本 敬大 (国研)建築研究所材料研究グループ 上席研究員
 - 中島 昌一 建築研究所構造研究グループ 主任研究員
 - 荒木 康弘 国土交通省国土技術政策総合研究所 主任研究官
 - 谷口 翼 (一社) 日本 CLT 協会

オブザーバー

野田 卓見 ㈱構造計画研究所 構造設計2部 木質創造設計室 (一社)日本 CLT 協会

事務局

鈴木 圭 木構造振興㈱ 主任研究員

委員会開催実績

第1回

日時:令和4年 6月28日(火) 10:00~12:00
 会場: ZOOM による WEB 開催

第2回

日時:令和4年 9月16日(金) 17:30~19:30
 会場: ZOOM による WEB 開催

第3回

日時:令和4年11月17日(木) 16:00~18:00
 会場: ZOOM による WEB 開催

第4回

日 時:令和5年3月17日(金) 10:00~12:00
 会 場: ZOOM による WEB 開催

2. 長ビスの種類

当該事業で使用した長ビスは図 2-1、2-2 のとおりである。 全ねじについては、呼び径 φ9 mm、ビス長さ L=110,140,180,200,260 mmである。 半ねじについては、呼び径 φ9 mm、ビス長さ L=110,140 mmである。



図 2-1 全ねじビス HTS9





写真 2-1 全ねじビス HTS9



写真 2-2 半ねじビス HTS9F

3. 長ビスを用いた床-床接合の強度性能の検証

3.1. 試験の目的

CLT を用いた建築物の設計施工マニュアルの床-床接合では、合板をスプラインとしたビス接合部のみが紹介されている。

本試験では長ビスを用いた接合方法を提案し、実験によって面内せん断性能、面外せん断性能を検証する。

3.2. 海外仕様の調査

欧州では、長ビスを使った仕様が頻繁に使われていることから、カタログ調査を実施した。

調査結果を表 3.2-1~表 3.2-8 に示す。

調査対象は、rothoblass 社、SIHGA 社、Eurotec 社、Schmid 社の 4 社である。

ビスの種類と接合方法に応じて①ハーフラップ(半ねじ)、②ハーフラップ(全ねじ)、 ③ハーフラップ斜め打ち、④合板スプライン、⑤内部合板スプラインの5種類に分類した。

	rothoblass HBS								roth	oblass FBS					SIH GoFix	GA MS II		
	CLT	はあるが、『	享さのみ。)	層構成不	明			CL	Tはあるが、厚	さのみ。層構師				木質材料	斗の種類と側を	すの繊維方向フ	が不明。	
ρ =		3	50 kg/m3				ρ =		35	∂ kg/m3			ρ =	350	kg/m3	C24		
					→ ₩	Ţ					→	Ļ		1				
d (mm)) dk(mm	i) L (mm) A (m	nm) t	ა (mm)	Rvk (kN)	d (m	m) dk(min	n) L (mm)	A (mm)	b (mm)	Rvk (kN)	d (mm)	d k (mm)	L (mm)	AD (mm)	b (mm)	F2 (kN)
8	14.5	1 1 1 1 1 2 2 2 2	00 20 40 60 80 00 20 40	52 60 80 100 120 140 160	48 60 80	3.04	- 8 赤字:カ:	19 タログどおりく	10 12 14 16 18 20 22 24 の数値	3 52 3 60 3 80 0 100 0 120 0 120 0 140	48 60 80	3.43 3.16 3.51	8	18.3	100 120 140 160 180 200 220 240 260 280	40 50 60 70 80 100 120 140 160 180	60 70 80 90 100 100 100 100 100	3.33 3.56 3.82 4.04
10	18.25	1 1 1 1 1 2 2 2 2	00 20 40 60 80 00 20 40	52 60 80 100 120 140 160	48 60- 80	3.86 4.45 4.49 4.56	10	25	10 12 14 16 18 20 22 24 24) 52) 60) 80) 80 100 0 120 0 140	48 60 80	4.50 5.22 5.26	10	22.5	100 120 140 160 200 220 240 260 280	40 50 60 70 80 100 120 140 160	60 70 80 90 100 100 100 100 100	4.37 4.66 4.94 5.26 5.48
															280	180	100	

表 3.2-1 ①ハーフラップ(半ねじ)その 1

PANE	LTWISTEC AG	Euro G,COUNTERS	otec UNK-HEAD,E	BLUE GALVA	PANEL	TWISTEC AG,	Euro FLANGE BUT	tec TON HEAD,B	LUE GALVA	NISED				
木質材料	斗の種類が不明	月。繊維方向の	D指定はあるカ	が、CLTの扱い	いは不明	木質材料	Bit Note Eurotec PANEL TWISTEC AG, FLANGE BUTTON HEAD, BLUE GALVANISED 木質材料の種類が不明。繊維方向の指定はあるが、CLTの扱いは不明 = 350 kg/m3							
ρ =	350	kg/m3				ρ =	350	kg/m3						
		ET AD	V (a=	0') 0')	AD ET			er AD	V (or V (or	= 0')	AD			
d (mm)	d k (m m)	L (mm)	AD (mm)	ET (mm)	Rk (kN)	d (mm)	d k (m m)	L (mm)	AD (mm)	ET (mm)	Rk (kN)			
		80	30	50	3.71			80	30	50	4.14			
8	14.5	1000 120 140 160 2000 2200 2400 260 3000 3200 3300 3400 4400 4400 4400 440	40 50 60 80 100 120 140 160 2200 220 240 260 300 300 300 300 300 300 300 3	60 70 100 100 100 100 100 100 100 100 100	4.13	8	22	100 120 140 180 200 220 240 260 280 320 340 360 340 440 440 440 440 440	40 50 40 60 80 100 120 140 160 180 200 220 240 260 280 300 300 300 300 300 300	60 70 100 100 100 100 100 100 100 100 100	4.83			
		550 600	300 300	250 300				550 600	300 300	250 300				
		100	40	60	5.73			100	40	60	6.44			
		120	50 40	100	5.73			120	50 40	100	6.70			
		160	60	100				160	60	100				
		180	80	100				180	80	100				
		200	100	100				200	100	100				
		220	120	100				220	120	100				
10	17.8	240	140	100		10	25	240	140	100				
10	11.0	280	180	100		10	20	280	180	100				
		300	200	100	6.07			300	200	100	7.03			
		320	220	100				320	220	100				
		340	240	100				340	240	100				
		360	260	100				360	260	100				
		380	280	100				380	280	100				
		400	300	100				400	300	100				

表 3.2-2 ①ハーフラップ(半ねじ)その 2

rothoblass VGZ	SIHGA GoFix X+	SIHGA GoFix SS	ĸ
CLTはあるが、厚さのみ。層構成不明	木質材料の種類と側材の繊維方向が不明。	木質材料の種類と側材の繊維方向が不明。	木質
ρ = 350 kg/m3	ρ = 350 kg/m3 C24	ρ = 380 kg/m3 C30	ρ =
d (mm) L (mm) Amin (mm) Sg (mm) Kvk (KN) d(mm) L (mm) AD (mm) b (mm) F2 (kN)	d (mm) L (mm) AD (mm) b (mm) F2 (kr	1)
	155 80 75 5.12 195 100 95 5.60		-
	220 110 110 5.90 245 125 120 6.20		
	8 295 150 145 6.80		
	330 170 160 7.22 375 190 185 7.76 400 200 200 8.06 430 215 215 8.42		
	480 240 240 9.02	-	-
9 9 160 80 180 90 75 5.07 200 100 85 5.34 220 110 95 5.66 220 120 105 5.84 220 110 95 5.66 120 105 5.84 260 130 115 6.13 280 140 125 300 155 135 135 135 135 135 135 135			
	300 150 150 8.83 330 170 160 9.27 360 180 180 9.70 400 200 200 10.27 450 225 10.39 500 250 11.71 550 275 275 12.43 600 300 300 13.15		
250 125 110 7.80 300 150 135	<u>5</u>	300 150 150 12.3 240 177 170 170	3
11 350 175 160 11 400 200 185 8.64		340 170 170 12.9 380 190 190 13.6	3
450 225 210 500 250 235		11.3 420 210 210 14.2 460 230 230 14.9 500 250 250	4
		540 270 270 580 290 290 620 310 310	1

表 3.2-3 ①ハーフラップ(全ねじ)その1

Eurotec Eurotec Eurotec Eurotec KONSTRUX ST WITH CYLINDER HEAD AND DRILL POINT ボ気材料の種類が不明。繊維方向の指定はあるが、CLTの扱いは 木質材料の種類が不明。繊維方向の指定はあるが、CLTの扱いは Schmid RAPID,Senkkopt 木質材料の種類と側材の繊維方向が不明。 不明 不明 c 24 = 380 kg/m3 0 = 380 kg/m3 350 kg/m3 . = . • V (α= 0°) **◀ | | F**₀₀ V (a= 0*) A A B od, 🚺 V (α= 0°) V (a= 0*) • lef,2 d (mm) d k (mm) L (mm) d (mm) L (mm) A (mm) B (mm) Rk (kN) d (mm) L (mm) A (mm) B (mm) Rk (kN) lef (mm) Rk (kN 4.61 4.0 5.05 4.27 5.67 5.67 4.54 6.15 220 105 5.06 6.27 6.27 6.74 6.74 7.21 325 5.14 7.69 200 375 180 7.69 375 182.5 220 220 430 220 220 7.79 7.79 600 5.08 155 80 80 7.18 7.61 180 85 6.05 6.36 8.19 6.6 6.99 7.30 8.33 8.91 9.20 9.48 9.48 18.5 157.5 10.06 10.06 7.47 182.5 240 280 240 240 500 10.89 10.89 300 300 700

表 3.2-4 ②ハーフラップ(全ねじ)その2

表 3.2-5 ③ハーフラップ斜め打ち その 1

	ro	thoblass VGZ			SIHGA GoFix X+				SIHGA GoFix SS					
CLTはあるカ	^ば 、厚さのみ。層 いため、参考と	構成不明。床− .て床-壁接合	- 床接合のデ ・を示す。	ータはな		木質材	料の種類がオ	啊。		ł	*質材料の種類と(則材の繊維	維方向が不明	6
ρ =	350 kg	/m3	2,1,7,8		ρ = 350 kg/m3				ρ =	380 kg/	m3	C30		
	۸ م				attanti a a a a a a a a a a a a a a a a a a a	ا ب ا	5			n n Dooroonoonoonoonoonoonoonoonoonoonoonoono	4		*	1
d (mm)	L (mm) Ar	nin (mm) Sg	; (mm)	Rvk (kN)	d (mm)	L (mm)	AD (mm)		F2 (kN)	d (mm)	L (mm) A	ND (mm)		F2 (kN)
						155	60		4.92					
						105	70		6.20					
						220	80		7.13					
						245	90		7.98					
						295	105		9.67					
					8									
						330	120		10.86					
						400	135		13.24					
						430	135		15.96					
	160 180	60 70	65 75	3.50 4.00										
	200 220	75 80	85 95	4.50 4.90										
	240 260	90 95	105 115	5.40 5.90										
9	280	105	125	6.30 6.80										
	340	115	145	7.20										
	380	140	105	8.60										
	440	160	205	9.90										
	520	190	245	11.60										
				·		300	110		11.79					
						330 360	120 130		13.01 14.23					
					10	400	145		15.86					
						450 500	160 180		17.89 19.92					
						550 600	195 215		21.96 23.99					
	250	95	110	6.60							200	110		10.00
	300	130	100	9.30							340	110		15.21
	400	150	185	10.60							380	140		17.05
11	450	165	210	11.80							420	150		18.89
	500	185	235	13.10							460 500	170 180		20.74 22.58
	550	200	260	14.40						11.3	540	200		24.42
	600	220	285	15.60							580	210		26.27
											620 660	220		28.10
											750	250		31.80
											900	320		35.36
											1000	300	1	1

12

												Sch	nmid				
KONSTR	UX ST WITH CYLIN	NDER HEAD	AND DRILL	L POINT	KONSTR	UX ST WITH COUI	NTERSUNK HE	AD AND DRIL	L POINT		Schmid RAPID,Senkkopt 木質材料の種類と例材の繊維方向が不明。 350 kg/m3 c 24 d (mm) d k (mm) L (mm) 120 55 140 65 200 95 220 105 220 105 220 105 220 105 240 115 260 125						
木質材料の	種類が不明。繊維方	5向の指定は	あるが、CL	Tの扱いは	木質材料の)種類が不明。繊維	維方向の指定	はあるが、CI	Tの扱いは		木質材料	4の種類と側;	材の繊維方向	が不明。			
	;	不明					不明										
ρ =	380 kg/n	n3			ρ =	380 k	g/m3			ρ =	350	kg/m3	c 24				
	~	А	a (45)	V g= 45° g= 45°		/	A A	Ri A	2°) V a= 45° a= 45°	ed,	L	k A ød,	ed		For		
d (mm) L (mm) /	A (mm) E	3 (mm)	Rk (kN)	d (mm	n) L (mm)	A (mm)	B (mm)	Rk (kN)	d (mm)	d k (mm)	L (mm)		lef (mm)	Rk (kN)		
												120)	55	5.09		
												140)	65	6.02		
	155	60	60	4.70		155	60	60	4.70					· · ·			
												160)	75	6.95		
	105	80	90	E 40		105	00	00	E 40			180)	85	7.87		
	155	80	80	J.45		195	80	00	5.45			200		95	8.80		
	220	80	100	7.17		220	80	100	7.17			220)	105	9.73		
			I			I	I	I				240)	115	10.65		
	245	100	100	6.95		245	100	100	6.95								
												260)	125	11.58		
						270	100	120	8.62								
8	005	400	4.00	0.40	8	005	4.00	4.0.0	0.40	8	15	280)	135	12.51		
	295	120	100	8.40		295	120	100	8.40			200	1	145	12.42		
												300	5	145	14 59		
	330	120	140	10.75		330	120	140	10.75								
												350)	170	15.75		
	375	140	140	11.87		375	140	140	11.87			375	ō	182.5	16.91		
	400	160	110	11.65		400	160	110	11.65			400)	195	18.06		
	430		160	13.66		430		160	13.66			450	1	000	10.70		
	480	190	190	15.12		490	190	190	15.12			45	,	220	19.78		
	400	100	100	15.12		400	100	100	13.12			500		245			
												600)	295	21.30		
												120)	55	5.97		
												160)	75	8.18		
												180	/)	85	9.28		
						220	80	100	8.72			200)	105	11.49		
						223	00	100	0.72			240)	115	12.60		
						245	100	100	8.45			_		·			
								I				260)	125	13.70		
						270	100	120	10.49								
		4.6-1										280	0	135	14.81		
	300	120	120	10.63		300	120	120	10.63	10	10 5	300		145	15.91		
	330	120		13.07	10	330	120	I	13.07	10	10.5	325	,)	157.5	10.03		
	360	140	140	13.21		360	140	140	13.21					1,0	10.01		
10										1		375	5	182.5	19.39		
10	400	160	140	14.17		400	160	140	14.17]		400)	195	20.77		
	450	100	180	18.25		450	100	180	18.25			450)	220	23.53		
	500	180		20.02		500	180	200	20.02			500)	245	26.30		
	550 600	200	200	21.79		550	200	220	21.79			600		205	21.00		
	000			20.00		000	220	220	20.00			700)	345	31.02		
												800)	395	35.36		
												1000)	495			

表 3.2-6 ③ハーフラップ斜め打ち その 2

		rothoblass HBS d10					rothoblass TBS d10		
	CLTはあるが	、厚さのみ。	層構成不明			CLTはあるカ	〝、厚さのみ。	層構成不明	
ρ =		350	kg/m3		ρ =		350	kg/m3	
d (mm)	d k (mm)	L (mm)	OSBt(mm)	Rvk (kN)	d (mm)	d k (m m)	L (mm)	OSBt(mm)	Rvk (kN)
							40		1.67
				-			60		2.61
8	14.5	80 100 120 140 160 180 200 220	18	2.30	8	19	80 100 120 140 160 180 200 220	18	2.62
				r			100		
10	18.25	120 140 160 180 200 220	22	3.31	10	25	120 140 160 180 200 220	22	3.89

表 3.2-7 ④合板スプライン

表 3.2-8 ⑤内部合板スプライン

		rothol HBS	olass d10					rothol TBS	olass d10		
	CLTは	あるが、厚さ	のみ。層構度	成不明			CLT	tあるが、厚さ	のみ。層構即	成不明	
ρ =		350		kg/m3		ρ =		350		kg/m3	
		t						t[
d (mm)	d k (m m)	L (mm)	t(mm)	OSBt(mm)	Rvk (kN)	d (mm)	d k (mm)	L (mm)	t(mm)	OSBt(mm)	Rvk (kN)
		100	40					100	40		
		120	50					120	50		
		140	60					140	60		
8	14.5	160	70	18	2.92	8	19	160	70	18	2.92
		180	80					180	80		
		200	90					200	90		
		220	100					220	100		
		120	50	-				120	50		
		140	60					140	60		
10	18.25	160	/0	22	3.89	10	25	160	/0	22	3.89
		200	08					200	80		
		220	100					200	100		

3.3. 試験体仕様

3.3.1. 接合仕様

接合仕様は図 3.3.1-1 の斜め交差打ちビス接合、ハーフラップビス接合、面内せん断の加力 方向に対してビスを斜めに打ち込んだハーフラップビス接合(加力方向斜め打ち)も試験に



図 3.3.1-1 接合方法の種類

(1) 斜め交差打ちビス接合

CLT はラミナごとに強度性能が異なるため(ヤング係数、繊維の向き)、ビスをどの位 置に埋め込むかによって性能が変わる恐れがある。

本事業では図3.3.1-4のとおり、平行層と直交層のちょうど境目にビスの交点が配置され るようにすることとした。側面図に示すとおり、塑性ヒンジまたは回転の中心となる位置 は CLT 接合面から 30 mm程度の位置となるため、ビスの打つ位置を一定に決めれば、同じ となるはずである。



(2) ハーフラップビス接合

ハーフラップビス接合は、(1)と異なり、強軸・弱軸仕様では支圧部分の支圧強度に 影響があると思われるので、強軸・弱軸仕様の両方を実施する。

¥	¥
ビスL140 強軸	ビスL140弱軸
Jan 1	J. J
重	
T	
ビスL200 強軸	ビスL200 弱軸

図 3.3.1-5 強軸、弱軸仕様についての実験の考え方

3.3.2. ビス配置についての検討

(1)曲げ降伏型(加力方向に対して直角にビスを打つ場合)

AIJ 規準²⁾では、太径のビスが想定されていないので、木ねじは図 3.3.2-1 のくぎの配置 ルールに従うこととなっている。

一方、EC5³⁾では図 3.3.2-2 のとおり d=6mm 以上のビスは、ボルトと同じ接合具配置 と

している。更に RothoBlass 社の European Technical Assessment ETA-11/0030 of 2016-04-07⁴⁾(以下、「ETA」) はビス配置として図 3.3.2-3 のとおりとしてい

る。

両者を比較すると後者は

・a2の寸法が「4d」から「2.5d」

・a3,t 及び a3,c の寸法が「7d 且つ 80mm 以上」から「6d」

・a4,tの寸法が「4d(斜め方向の除く)」から「6d」

・a4,cの寸法が「3d」から「2.5d」

と一部を除き、小さい寸法にすることができるようになっている。

上記の配置が RothoBlass 社用ビスに限っての話というよりも CLT 用(割裂しにくいため)と思われる。

本接合部では、EC5 と RothoBlass 社の ETA を参考にビス配置を設定することとしたい。

		-	
		釘間隔 12d	
加力が繊維方向の場合	加力方向	釘側圧縮の 作用する側 15d の端距離	
	加力に商争士品	釘列間隔 5d	
	加力に直方力向	縁距離 5d	I STATE IN I
		釘間隔 8d	<i>t</i>
		縁距離 8d	
加力が繊維に直角方向の場合	加力に直角方向	間一繊維上 釘間隔	
		端距離 10d	¥ 10d

表 6.11 板に対する釘配置等の最小間隔

図 3.3.2-1 AIJ 規準の木ねじ配列(くぎ準拠)



Key:

- (1) Loaded end
- (2) Unloaded end
- (3) Loaded edge
- (4) Unloaded edge
- 1 Fastener
- 2 Grain direction

Table 8.4 – Minimum values of spacing and edge and end distances for bolts

Spacing and end/edge distances	Angle	Minimum spacing or distance				
(see Figure 8.7)						
a1 (parallel to grain)	$0^{\circ} \le \alpha \le 360^{\circ}$	$(4 + \cos \alpha) d$				
a ₂ (perpendicular to grain)	0 [°] ≤ α ≤ 360 [°]	4 <i>d</i>				
a3,t (loaded end)	-90°≤ a ≤ 90°	max (7 d; 80 mm)				
a3,c (unloaded end)	90 [°] ≤α<150 [°]	(1 + 6 sin α) d				
	150 [°] ≤ α < 210 [°]	4 d				
	210 [°] ≤ <i>α</i> ≤ 270 [°]	(1 + 6 sin α) d 🔄				
a4,t (loaded edge)	0°≤ a ≤ 180°	max [(2 + 2 sin α) d; 3d]				
a4,c (unloaded edge)	180°≤ α ≤ 360°	3 d				

図 3.3.2-2 EC5 の ϕ 6mm 以上のビス配列 (ボルト準拠)

Definition of spacing, end and edge distances in the plane surface unless otherwise specified in the technical specification (ETA or hEN) for the cross laminated timber:



Definition of spacing, end and edge distances in the edge surface unless otherwise specified in the technical specification (ETA or hEN) for the cross laminated timber:

 Table B1:
 Minimum spacing, end and edge distances of screws in the plane or edge surfaces of cross laminated timber

	a ₁	a _{3,t}	a _{3,c}	a ₂	a _{4,t}	a _{4,c}
Plane surface (see Figure 1)	$4 \cdot d$	6 · d	6 · d	2,5 · d	6 · d	2,5 · d
Edge surface (see Figure 2)	10 · d	12 · d	$7 \cdot d$	$4 \cdot d$	6 · d	3 · d

図 3.3.2-3 ETA (RothoBlass 社)のビス配列

(2) ビス引き抜き型(加力方向に対して斜めにビスを打つ場合)

ビスを加力方向に対して斜めに打ち込む場合の配置ルールについて検討を行った。AIJ 規準には斜めビス配置についてのルールがないため、EC5(図 3.3.2-4)と ETA

(RothoBlass 社) (図 3.3.2-5) を参考にした。

両者を比較すると ETA (RothoBlass 社) は、

- a 1 の寸法が「7d」から「5d」
- ・a2の寸法が「5d」から「2.5d」
- ・a1,cg 及び a2,cg が規定されていない。
- ・a3,c及び a4,c が規定されていない。

と小さい寸法にすることができる。一部の寸法の規定があるものと無いものがある。

Table 8.6 – Minimum	enacings and end an	d adaa distancas fa	avially loaded screws
Table 0.0 - Millinnun	spacings and end an	u euge uistances it	a analiy loaded screws

	Minimum screw spacing in a plane parallel to the grain	Minimum screw spacing perpendicular to a plane parallel to the grain	Minimum end distance of the centre of gravity of the threaded part of the screw in the member	Minimum edge distance of the centre of gravity of the threaded part of the screw in the member
l	a 1	a ₂	a _{1,CG}	a _{2,CG}
ſ	7 <i>d</i>	5 <i>d</i>	10 <i>d</i>	4 <i>d</i>



図 3.3.2-4 EC5 の斜め打ちビス配列

3.3.3. 試験の種類

試験の種類は表 3.3.3-1 のとおり 12 種類 57 体の試験とした。試験体の記号の意味は表 3.3.3-1 の下部に示す。各試験体図を図 3.3.3-1~図 3.3.3-12 に、試験体作成の様子を写真 3.3.3-1~写真 3.3.3-2 に、試験体の密度と含水率を表 3.3.3-2~表 3.3.3-3 に示す。

また、図 3.3.3-3~図 3.3.3-12 の各試験においては図 3.3.3-13 のとおり CLT 相互の間にテ フロンシートを挿入し、また主材及び側材端部を R10 に加工することで、極力摩擦が生じな いように配慮した。

CLTの種類 接合具の種類 通 試験 接合 L 試験体記号 接合形式 CLTの樹種/等 山径 具長 体数 層構成 番 軸方向 名称 d(mm) (体) 級/構成方法 (厚さ) さ 号 l(mm) 1 X90-5-5S 5層5プライ 強軸 6 180 2 X90-5-5W (150mm) 弱軸 1 斜め交差打ちビス接合 5層7プライ 全ねじビ 3 X90-5-7S 260 6 ス (210mm) 強軸 4 H90-5-5S 6 5層5プライ 5 H90-5-5W 6 弱軸 (150mm) 6 H90-5-5SH 140 6 半ねじビ スギCLT/ 5層5プライ、目地 9 ハーフラップビス接合 7 H90-5-5SHh 強軸 ス 1 Mx60/A種構成 打ち (150mm) 8 H90-5-7S 6 5層7プライ 9 H90-5-7W 200 6 (210mm) 弱軸 10 H90-5-7W8d 1 全ねじビ 5層5プライ 11 H45-5-5S ス 180 6 ハーフラップビス接合 (150mm) 強軸 (加力方向斜め打ち) 5層7プライ 12 H45-5-7S 260 6 (210mm) 合計 57

表 3.3.3-1 床一床接合部試験の種類と試験体記号の意味



<u>90</u>

<u>5-5</u>

CLT の層構成

強軸・弱軸

<u>h</u> 幅はぎー致

または半ねじ

ビスの打ち方 加力に対する ビスの角度

X:斜め交差打ち

H:ハーフラップ





図 3.3.3-2 No.2 X90-5-5W 試験体図



<



図 3.3.3-3 No.3 X90-5-7 S 試験体図









図 3.3.3-9 No.9 H90-5-7W 試験体図



図 3.3.3-10 No.10 H90-5-7W8d 試験体図





写真 3.3.3-1 施工の様子 先穴 φ 4.5



写真 3.3.3-2 施工の様子 ビス打ち



図 3.3.3-13 摩擦軽減措置 (テフロンシートの挿入、端部 R10 加工

		⇒お膝会/+	CLT	主材	CLT俱	川材1	CLT	則材2
۷o.	試験体記号	訊駛14 采 只 午	含水率	密度	含水率	密度	含水率	密度
		留万守	(%)	(g/cm^3)	(%)	(g/cm^3)	(%)	(g/cm^3)
		1	8.3	0.44	8.6	0.43	7.9	0.44
		2	8.9	0.43	8.3	0.42	9.7	0.42
		3	9.7	0.39	8.7	0.43	10.4	0.43
1	X90-5-5S	4	9.1	0.44	8.7	0.43	8.0	0.44
		5	9.6	0.45	10.5	0.43	8.1	0.42
		6	9.0	0.43	7.9	0.45	8.4	0.42
		平均	9.1	0.43	8.8	0.43	8.8	0.43
		1	9.2	0.41	9.7	0.43	7.9	0.44
		2						
		3						
2	X90-5-5W	4						
		5						
		6						
		平均	9.2	0.41	9.7	0.43	7.9	0.44
_		1	8.5	0.44	9.9	0.44	8.7	0.45
		2	9.0	0.43	8.3	0.43	9.3	0.43
		3	8.7	0.44	9.3	0.43	8.8	0.42
3	X90-5-7S	4	8.1	0.43	9.7	0.43	8.6	0.42
		5	8.6	0.43	10.1	0.42	8.6	0.43
		6	9.1	0.43	9.3	0.43	8.7	0.43
		平均	8.7	0.43	9.4	0.43	8.8	0.43
		1	9.5	0.40	10.5	0.42	10.0	0.42
		2	9.0	0.40	10.5	0.42	11.5	0.42
		3	10.5	0.40	10.0	0.42	9.5	0.43
4	H90-5-5S	4	10.5	0.41	10.0	0.43	10.0	0.43
		5	11.0	0.41	10.0	0.43	9.5	0.43
		6	11.5	0.43	10.5	0.43	11.0	0.44
		平均	10.3	0.41	10.3	0.43	10.3	0.43
		1	11.5	0.40	11.0	0.42	12.0	0.42
		2	11.0	0.40	12.5	0.42	12.5	0.42
		3	11.0	0.40	15.0	0.43	13.0	0.43
5	H90-5-5W	4	12.5	0.41	11.0	0.43	12.5	0.43
		5	13.0	0.41	12.0	0.43	12.0	0.43
		6	11.0	0.42	12.5	0.44	12.0	0.44
		平均	11.7	0.41	12.3	0.43	12.3	0.43
		1	10.0	0.39	10.5	0.42	10.5	0.41
		2	11.0	0.41	10.0	0.42	10.5	0.42
		3	10.5	0.41	10.5	0.43	10.5	0.43
6	H90-5-5SH	4	11.0	0.42	10.5	0.43	11.0	0.43
		5	11.0	0.42	10.5	0.43	10.0	0.43
		6	10.0	0.42	10.5	0.43	11.5	0.44
		平均	10.6	0.41	10.4	0.43	10.7	0.43

表 3.3.3-2 密度と含水率

		試驗休	CLT	主材	CLT俱	材1	CLT	則材2	
lo.	試験体記号	番号等	含水率	密度	含水率	密度	含水率	密度	
		ы.) Ф	(%)	(g/cm^3)	(%)	(g/cm^3)	(%)	(g/cm^3)	
		1	11.5	0.42	10.0	0.42	10.5	0.42	
		2							
	H00-5-	3							
7	5SHb	4							
	55111	5							
		6							
		平均	11.5	0.42	10.0	0.42	10.5	0.42	
		1	11.0	0.41	10.5	0.42	10.5	0.42	
		2	11.0	0.41	11.0	0.42	10.5	0.43	
		3	11.5	0.41	10.5	0.43	10.5	0.43	
8	H90-5-7S	4	12.0	0.41	11.0	0.43	10.0	0.43	
		5	11.0	0.42	11.0	0.44	11.0	0.43	
		6	11.5	0.42	11.0	0.44	10.5	0.44	
		平均	11.3	0.41	10.8	0.43	10.5	0.43	
9 H90-5-7W	1	12.0	0.42	10.5	0.42	11.0	0.41		
		2	14.0	0.42	10.5	0.42	11.0	0.42	
	H90-5-7W	3	13.0	0.42	11.5	0.42	10.5	0.42	
		4	12.0	0.42	10.5	0.42	12.0	0.43	
		5	14.0	0.42	11.5	0.43	11.5	0.43	
		6	13.5	0.43	12.5	0.43	11.5	0.43	
		平均	13.1	0.42	11.2	0.42	11.3	0.42	
		1	13.0	0.42	12.5	0.43	12.5	0.43	
		2							
		3							
0	H90-5-	4							
	7W8d	5							
		6							
		平均	13.0	0.42	12.5	0.43	12.5	0.43	
		1	12.0	0.40	11.5	0.41	13.0	0.42	
		2	11.0	0.40	10.5	0.43	11.0	0.42	
		3	10.5	0.40	10.5	0.43	10.5	0.43	
1	H45-5-5S	4	12.0	0.41	11.0	0.43	10.5	0.43	
		5	11.0	0.42	11.0	0.43	10.5	0.43	
		6	10.5	0.42	13.0	0.43	12.5	0.44	
		平均	11.2	0.41	11.3	0.43	11.3	0.43	
		1	11.5	0.41	10.5	0.42	10.5	0.42	
		2	11.5	0.41	11.0	0.42	10.5	0.42	
		3	11.0	0.41	10.5	0.43	10.5	0.43	
2	H45-5-7S	4	11.5	0.41	12.0	0.43	11.5	0.43	
		5	11.0	0.42	11.0	0.44	10.5	0.43	
		6	12.0	0.42	12.0	0.44	11.0	0.44	
		平均	11.4	0.41	11.2	0.43	10.8	0.43	
		1.1.2		0.71	+ + + - C	51.10	10.0	0.10	

3.4. 試験方法、評価方法

治具及び変位計配置図は図 3.4-1、写真 3.4-1 のとおりである。

試験体の主材は面外方向の変形をサポート治具で押え、側材は面内方向の開きや浮き上が りをロッドやストッパで押さえる試験とした。加力方法は、単調加力試験の δ_vの

1/2,1,2,4,6,8,12,16 倍の順で正負交番加力方向繰り返し加力とし、最大荷重後に 80%以下ま で荷重が落ちるまで測定を行った。変位は CLT 相互の相対変位を計測した。

評価方法は完全弾塑性モデルによる評価とし、多数本打ちを想定しているため(床 - 床接合)、信頼水準75%における50%下側許容限界値として評価を行った。また、変位30mmまでを評価の対象とした。加力方向に斜め打ちした試験体No.11,12は第1象限と第3象限の グラフの形状が大きく異なるため、正負それぞれ評価を行った。



図 3.4-1 ロケット型による試験方法



写真 3.4-1 試験の様子

3.5. 試験結果

3.5.1. X90-5-5S

荷重変位曲線を図 3.5.1-1 に、包絡線を図 3.5.1-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.1-1 に、破壊性状を写真 3.5.1-1~写真 3.5.1-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の割れが確認された。



図 3.5.1-1 荷重変位曲線(ビス 1 本あたり) 図 3.5.1-2 包絡線 (ビス 1 本あたり) 表 3.5.1-1 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり (ビス 8 本分))

試験体記号			X90-	5-5S			亚坎荷	 插滩	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	悰凖惼左	変動係数	係数	下限值
1/10Pm (kN)	7.2	6.3	7.6	8.1	7.5	7.5	7.4	0.60			
1/10 δ m (mm)	0.28	0.57	0.36	0.45	0.39	0.45	0.42	0.10			
2/5Pm (kN)	28.9	25.2	30.5	32.4	29.8	30.0	29.5	2.39			
2/5δm (mm)	2.21	2.87	2.60	2.70	2.81	2.48	2.61	0.24			
2/3Pm (kN)	48.2	42.1	50.8	54.0	49.7	50.0	49.1	3.95	0.080	0.976	47.9
2/3 δ m (mm)	6.61	7.89	7.68	7.88	7.31	6.38	7.29	0.66			
9/10Pm (kN)	65.1	56.8	68.5	72.9	67.1	67.5	66.3	5.33			
9/10 δ m (mm)	14.29	15.51	15.21	14.66	14.86	13.69	14.70	0.65			
Pm (kN)	72.3	63.1	76.2	81.0	74.6	75.0	73.7	5.94			
δ m (mm)	24.00	24.00	23.20	21.20	22.50	23.70	23.10	1.09			
δu時荷重(kN)	69.5	60.8	72.1	78.1	71.8	71.5	70.6	5.62			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	37.5	32.0	38.7	40.1	39.2	40.0	37.9	3.05	0.080	0.976	36.9
δy (mm)	3.93	4.45	4.01	4.02	4.53	4.02	4.16	0.26			
終局耐力 Pu (kN)	65.7	56.7	68.0	72.9	68.3	68.3	66.7	5.41	0.081	0.976	65.0
初期剛性 K (kN/mm)	9.54	7.19	9.65	9.98	8.65	9.95	9.16	1.08			
降伏点変位 δv(mm)	6.89	7.89	7.05	7.30	7.90	6.86	7.32	0.48			
塑性率 μ=δu/δv	4.35	3.80	4.26	4.11	3.80	4.37	4.12	0.26			
構造特性係数 Ds	0.36	0.39	0.36	0.37	0.39	0.36	0.37	0.01			



写真 3.5.1-1 NO.1 X90-5-5S-1 試験前



写真 3.5.1-3 NO.1 X90-5-5S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.1-5 NO.1 X90-5-5S-3 ビスの折損



写真 3.5.1-7 NO.1 X90-5-5S-4 節あり



写真 3.5.1-2 NO.1 X90-5-5S-1 試験後



写真 3.5.1-4 NO.1 X90-5-5S-1 ビスの引き抜け、木材の割れ



写真 3.5.1-6 NO.1 X90-5-5S-3 ビスの折損



写真 3.5.1-8 NO.1 X90-5-5S-4 ビスの折損

3.5.2. X90-5-5W

荷重変位曲線を図 3.5.2-1 に、包絡線を図 3.5.2-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.2-1 に、破壊性状を写真 3.5.2-1~写真 3.5.2-8 に示す。写真では分か りにくいが、ビスが曲げ降伏し、木材の割れが確認された。



図 3.5.2-1 荷重変位曲線(ビス 1 本あたり) 図 3.5.2-2 包絡線 (ビス 1 本あたり) 表 3.5.2-1 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり (ビス 8 本分))

試験体記号		X90-5-5W					亚均体	
項目	1	2	3	4	5	6	平均旭	
1/10Pm (kN)	6.3						1.1	
1/10 δ m (mm)	0.35							
2/5Pm (kN)	25.1						4.2	
2/5δm (mm)	3.59							
2/3Pm (kN)	41.8						7.0	
2/3 δ m (mm)	9.18							
9/10Pm (kN)	56.4						9.4	
9/10 δ m (mm)	15.28							
Pm (kN)	62.7						10.5	
δ m (mm)	30.00							
δu時荷重(kN)	62.7						10.5	
δu (mm)	30.00							
降伏耐力 Py (kN)	30.0						5.0	
δy (mm)	4.86						4.86	
終局耐力 Pu (kN)	57.1						9.5	
初期剛性 K (kN/mm)	6.17						6.17	
降伏点変位 δv(mm)	9.25						9.25	
塑性率 μ=δu/δv	3.24						3.24	
構造特性係数 Ds	0.43						0.43	



写真 3.5.2-1 NO.2 X90-5-5W-1 試験前



写真 3.5.2-3 NO.2 X90-5-5W-1



写真 3.5.2-5 NO.2 X90-5-5W-1



写真 3.5.2-7 NO.2 X90-5-5W-1 ビス引抜け



写真 3.5.2-2 NO.2 X90-5-5W-1 試験後



写真 3.5.2-4 NO.2 X90-5-5W-1



写真 3.5.2-6 NO.1 X90-5-5W-3 ビス引抜け



写真 3.5.2-8 NO.2 X90-5-5W-1

3.5.3. X90-5-7S

荷重変位曲線を図 3.5.3-1 に、包絡線を図 3.5.3-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.3-1 に、破壊性状を写真 3.5.3-1~写真 3.5.3-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の割れが確認された。



図 3.5.3-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.3-2 包絡線(ビス1本あたり) 表 3.5.3-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり(ビス8本分))

試験体記号			X90-	5-7S			亚坎荷	插淮庐羊	亦動反粉	ばらつき	5%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	保準価定	変動怵奴	係数	下限值
1/10Pm (kN)	8.5	8.5	8.7	9.1	8.7	8.6	8.7	0.22			
1/10 δ m (mm)	0.31	0.32	0.40	0.54	0.44	0.54	0.43	0.10			
2/5Pm (kN)	34.2	34.0	34.7	36.5	34.7	34.2	34.7	0.92			
2/5δm (mm)	4.16	4.09	4.21	4.25	3.94	4.72	4.23	0.26			
2/3Pm (kN)	57.0	56.6	57.8	60.9	57.8	57.1	57.9	1.56	0.027	0.937	54.2
2/3 δ m (mm)	11.92	12.19	12.07	12.14	12.56	12.34	12.20	0.22			
9/10Pm (kN)	76.9	76.5	78.0	82.2	78.0	77.0	78.1	2.10			
9/10 δ m (mm)	17.52	18.24	18.95	18.64	19.12	18.77	18.54	0.58			
Pm (kN)	85.4	85.0	86.7	91.3	86.7	85.6	86.8	2.32			
δ m (mm)	23.60	26.50	28.00	27.20	30.00	26.80	27.02	2.09			
δu時荷重(kN)	81.7	82.9	86.0	90.3	86.7	84.1	85.3	3.09			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	35.9	35.6	37.6	39.0	36.3	37.6	37.0	1.29	0.035	0.918	33.9
δy (mm)	4.56	4.69	5.14	4.95	4.41	5.98	4.96	0.57			
終局耐力 Pu (kN)	73.3	72.6	74.3	77.7	72.0	75.9	74.3	2.16	0.029	0.932	69.2
初期剛性 K (kN/mm)	7.87	7.59	7.32	7.88	8.23	6.29	7.53	0.68			
降伏点変位 δv(mm)	9.31	9.57	10.15	9.86	8.75	12.07	9.95	1.14			
塑性率 μ=δu/δv	3.22	3.13	2.96	3.04	3.43	2.49	3.05	0.32			
構造特性係数 Ds	0.43	0.44	0.45	0.44	0.41	0.50	0.45	0.03			



写真 3.5.3-1 NO.3 X90-5-7S-1 試験前



写真 3.5.3-3 NO.3 X90-5-7S-1 ビスの引き抜け、木材の割れ



写真 3.5.3-5 NO.3 X90-5-7S-2 ビスの折損



写真 3.5.3-7 NO.3 X90-5-7S-4 ビスの折損



写真 3.5.3-2 NO.3 X90-5-7S-1 試験後



写真 3.5.3-4 NO.3 X90-5-7S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.3-6 NO.3 X90-5-7S-4 ビスの折損



写真 3.5.3-8 NO.3 X90-5-7S-5 ビスの折 損、木材の割れ

3.5.4. H90-5-5S

荷重変位曲線を図 3.5.4-1 に、包絡線を図 3.5.4-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.4-1 に、破壊性状を写真 3.5.4-1~写真 3.5.4-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.4-1 荷重	i変位曲線(ビス 1 本あたり)	⊠ 3.5.4-2	包絡線(ビス1本あたり)
表 3.5.4	-1 完全弾塑性モデルによる	評価(1 試験体あ	たり(ビス6本分))

試験体記号			H90-	5-5S			亚坎荷	 插 淮 信 主	亦動反粉	ばらつき	5%
項目	1	2	3	4	5	6	平均旭	停車禰左	发到你奴	係数	下限値
1/10Pm (kN)	4.3	5.0	4.9	5.1	5.1	4.7	4.9	0.31			
1/10 δ m (mm)	0.42	0.50	0.43	0.53	0.44	0.41	0.46	0.05			
2/5Pm (kN)	17.3	20.0	19.4	20.5	20.4	18.9	19.4	1.20			
2/5δm (mm)	1.90	2.30	2.21	2.46	2.13	2.13	2.19	0.19			
2/3Pm (kN)	28.8	33.4	32.3	34.2	34.0	31.4	32.4	2.04	0.063	0.853	27.6
2/3 δ m (mm)	5.34	6.30	5.64	7.25	5.72	5.77	6.00	0.69			
9/10Pm (kN)	38.9	45.0	43.7	46.2	45.9	42.4	43.7	2.74			
9/10 δ m (mm)	13.02	12.13	11.45	14.05	11.45	11.99	12.35	1.01			
Pm (kN)	43.3	50.0	48.5	51.3	51.0	47.1	48.5	3.01			
δ m (mm)	24.03	24.02	16.02	22.28	23.19	16.01	20.93	3.86			
δu時荷重(kN)	41.3	45.9	39.6	48.4	48.5	38.6	43.7	4.44			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	23.5	25.0	25.2	25.1	25.9	24.3	24.8	0.83	0.033	0.923	22.8
δy (mm)	3.12	3.26	3.27	3.45	3.11	3.21	3.24	0.12			
終局耐力 Pu (kN)	39.5	45.7	44.2	45.9	47.2	42.7	44.2	2.77	0.063	0.853	37.7
初期剛性 K (kN/mm)	7.53	7.67	7.71	7.28	8.33	7.57	7.68	0.35			
降伏点変位 δv(mm)	5.25	5.96	5.73	6.30	5.67	5.64	5.76	0.35			
塑性率 μ=δu/δv	5.71	5.03	5.24	4.76	5.29	5.32	5.23	0.32			
構造特性係数 Ds	0.31	0.33	0.32	0.34	0.32	0.32	0.32	0.01			



写真 3.5.4-1 NO.4 H90-5-5S-1 試験前



写真 3.5.4-3 NO.4 H90-5-5S-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.4-5 NO.4 H90-5-5S-2 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.4-7 NO.4 H90-5-5S-4 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.4-2 NO.4 H90-5-5S-1 試験後



写真 3.5.4-4 NO.4 H90-5-5S-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.4-6 NO.4 H90-5-5S-3 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.4-8 NO.4 H90-5-5S-2 支圧の様子(CLT 断面をカットした)
3.5.5. H90-5-5W

荷重変位曲線を図 3.5.5-1 に、包絡線を図 3.5.5-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.5-1 に、破壊性状を写真 3.5.5-1~写真 3.5.5-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.5-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.5-2 包絡線(ビス1本あたり) 表 3.5.5-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり(ビス6本分))

試験体記号			H90-5-	-5W(正)			亚坎荷	插滩 /百羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	保準価定	爱 劉怵奴	係数	下限値
1/10Pm (kN)	4.8	4.4	4.6	4.8	4.9	5.0	4.8	0.22			
1/10 δ m (mm)	0.66	0.59	0.55	0.52	0.63	0.49	0.57	0.07			
2/5Pm (kN)	19.4	17.7	18.6	19.4	19.6	20.1	19.1	0.85			
2/5 δ m (mm)	4.22	3.88	3.51	2.94	3.41	3.04	3.50	0.49			
2/3Pm (kN)	32.3	29.5	31.0	32.3	32.7	33.6	31.9	1.44	0.045	0.987	31.4
2/3 δ m (mm)	12.63	10.22	9.20	7.65	9.58	8.09	9.56	1.78			
9/10Pm (kN)	43.6	39.9	41.8	43.6	44.2	45.3	43.1	1.92			
9/10 δ m (mm)	18.94	16.54	15.53	13.18	15.97	13.85	15.67	2.05			
Pm (kN)	48.4	44.3	46.4	48.4	49.1	50.4	47.8	2.16			
δ m (mm)	24.05	23.16	24.03	22.18	24.04	23.11	23.43	0.76			
δu時荷重 (kN)	45.9	40.1	41.9	46.8	47.2	49.1	45.2	3.44			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	21.6	19.5	21.2	22.7	21.8	23.0	21.6	1.25	0.058	0.983	21.2
δy (mm)	5.53	4.60	4.52	3.81	4.14	3.83	4.41	0.64			
終局耐力 Pu (kN)	41.5	38.7	41.2	44.3	43.0	45.6	42.4	2.46	0.058	0.983	41.6
初期剛性 K (kN/mm)	3.91	4.24	4.69	5.96	5.27	6.01	5.01	0.88			
降伏点変位 δv(mm)	10.61	9.13	8.78	7.43	8.16	7.59	8.62	1.18			
塑性率 μ=δu/δv	2.83	3.29	3.42	4.04	3.68	3.95	3.54	0.45			
構造特性係数 Ds	0.46	0.42	0.41	0.38	0.40	0.38	0.41	0.03			



写真 3.5.5-1 NO.5 H90-5-5W-1 試験前



写真 3.5.5-3 NO.5 H90-5-5W-1 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.5-5 NO.5 H90-5-5W-2 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.5-7 NO.5 H90-5-5W-4 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.5-2 NO.5 H90-5-5W-1 試験後



写真 3.5.5-4 NO.5 H90-5-5W-2 3 層目ラミナの割れ



写真 3.5.5-6 NO.5 H90-5-5W-3 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.5-8 NO.5 H90-5-5W-6 ビスの折損、木材の割れ

3.5.6. H90-5-5SH

荷重変位曲線を図 3.5.6-1 に、包絡線を図 3.5.6-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.6-1 に、破壊性状を写真 3.5.6-1~写真 3.5.6-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.6-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.6-2 包絡線 (ビス1本あたり) 表 3.5.6-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり (ビス6本分))

試験体記号			H90-5	5-5SH			亚坎荷	插 滩/百主	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	保準価定	爱 勤怵剱	係数	下限値
1/10Pm (kN)	4.2	4.1	4.6	4.5	4.7	4.2	4.4	0.25			
1/10 δ m (mm)	0.33	0.47	0.52	0.21	0.43	0.50	0.41	0.12			
2/5Pm (kN)	16.6	16.4	18.4	18.0	18.9	16.8	17.5	1.05			
2/5 δ m (mm)	1.31	1.40	1.40	1.29	1.28	1.45	1.36	0.07			
2/3Pm (kN)	27.7	27.3	30.7	30.0	31.5	27.9	29.2	1.77	0.061	0.982	28.6
2/3 δ m (mm)	2.33	2.38	2.41	2.44	2.19	2.50	2.38	0.11			
9/10Pm (kN)	37.4	36.9	41.5	40.5	42.5	37.7	39.4	2.38			
9/10 δ m (mm)	6.55	5.61	6.09	5.96	4.93	6.35	5.92	0.58			
Pm (kN)	41.5	41.0	46.1	45.0	47.2	41.9	43.8	2.65			
δ m (mm)	18.03	12.03	18.03	12.02	12.02	18.01	15.02	3.29			
δu時荷重 (kN)	41.5	32.8	46.1	42.8	44.6	33.5	40.2	5.70			
δu (mm)	18.03	20.00	18.03	18.01	18.01	19.56	18.61	0.92			
降伏耐力 Py (kN)	28.3	27.3	30.7	29.8	31.2	28.0	29.2	1.58	0.054	0.984	28.7
δy (mm)	2.41	2.38	2.41	2.42	2.16	2.50	2.38	0.12			
終局耐力 Pu (kN)	39.1	38.7	43.7	42.5	44.7	39.0	41.3	2.67	0.065	0.981	40.5
初期剛性 K (kN/mm)	11.74	11.47	12.74	12.31	14.44	11.20	12.32	1.18			
降伏点変位 δv(mm)	3.33	3.37	3.43	3.45	3.10	3.48	3.36	0.14			
塑性率 μ=δu/δv	5.41	5.93	5.26	5.22	5.81	5.62	5.54	0.29			
構造特性係数 Ds	0.32	0.30	0.32	0.33	0.31	0.31	0.32	0.01			



写真 3.5.6-1 NO.6 H90-5-5SH-1 試験前



写真 3.5.6-3 NO.6 H90-5-5SH-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.6-5 NO.6 H90-5-5SH-2 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.6-7 NO.6 H90-5-5SH-4 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.6-2 NO.6 H90-5-5SH-1 試験後



写真 3.5.6-4 NO.6 H90-5-5SH-2 ビス頭の浮き



写真 3.5.6-6 NO.6 H90-5-5SH-3 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.6-8 NO.6 H90-5-5SH-4 支圧の様子(CLT 断面をカットした)

3.5.7. H90-5-5SHh

荷重変位曲線を図 3.5.7-1 に、包絡線を図 3.5.7-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.7-1 に、破壊性状を写真 3.5.7-1~写真 3.5.7-6 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.7-1 荷重変位曲線(ビス 1 本あたり) 図 3.5.7-2 包絡線 (ビス 1 本あたり) 表 3.5.7-1 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり (ビス 6 本分))

試験体記号	H90-5-5SHb
項目	1190 0 051111
1/10Pm (kN)	4.2
1/10 δ m (mm)	0.38
2/5Pm (kN)	16.7
2/5 δ m (mm)	1.33
2/3Pm (kN)	27.8
2/3 δ m (mm)	2.48
9/10Pm (kN)	37.5
9/10 δ m (mm)	7.86
Pm (kN)	41.7
δ m (mm)	18.02
δu時荷重 (kN)	36.1
δu (mm)	24.00
降伏耐力 Py (kN)	27.9
δy (mm)	2.49
終局耐力 Pu (kN)	38.7
初期剛性 K (kN/mm)	11.20
降伏点変位 δv(mm)	3.46
塑性率 μ=δu/δv	6.94
構造特性係数 Ds	0.28



写真 3.5.7-1 NO.7 H90-5-5SHh-1 試験前



写真 3.5.7-3 NO.7 H90-5-5SHh-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.7-5 NO.7 H90-5-5SHh-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.7-2 NO.7 H90-5-5SHh-1 試験後 ビス頭の浮き



写真 3.5.7-4 NO.7 H90-5-5SHh-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.7-6 NO.7 H90-5-5SHh-1 支圧の様子(CLT 断面をカットした)

3.5.8. H90-5-7S

荷重変位曲線を図 3.5.8-1 に、包絡線を図 3.5.8-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.8-1 に、破壊性状を写真 3.5.8-1~写真 3.5.8-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.8-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.8-2 包絡線 (ビス1本あたり) 表 3.5.8-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり (ビス6本分))

			H90-5-	-7S(正)			亚坎荷	插淮庐羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	悰凖佃左	変動怵奴	係数	下限値
1/10Pm (kN)	5.7	6.4	6.5	6.1	6.3	7.2	6.4	0.50			
1/10 δ m (mm)	0.81	0.86	1.09	0.90	0.83	0.87	0.89	0.10			
2/5Pm (kN)	22.9	25.6	26.0	24.5	25.1	28.7	25.5	1.92			
2/5δm (mm)	3.36	3.46	4.60	3.55	4.00	4.77	3.96	0.61			
2/3Pm (kN)	38.2	42.6	43.4	40.9	41.8	47.9	42.5	3.21	0.076	0.977	41.5
2/3δm (mm)	9.89	9.83	11.51	10.39	11.53	12.39	10.92	1.04			
9/10Pm (kN)	51.6	57.5	58.6	55.2	56.5	64.7	57.4	4.34			
9/10 δ m (mm)	16.79	16.30	18.07	17.47	18.39	18.47	17.58	0.89			
Pm (kN)	57.3	63.9	65.1	61.3	62.8	71.8	63.7	4.80			
δ m (mm)	27.76	20.03	26.61	26.65	28.88	27.77	26.28	3.18			
δu時荷重(kN)	56.3	60.3	64.1	59.7	62.5	71.3	62.4	5.12			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	25.0	27.9	27.4	26.5	25.9	29.1	27.0	1.47	0.054	0.984	26.5
δy (mm)	4.02	4.02	5.07	4.16	4.31	4.91	4.42	0.46			
終局耐力 Pu (kN)	50.2	55.8	56.6	52.8	53.2	61.3	55.0	3.85	0.070	0.979	53.8
初期剛性 K (kN/mm)	6.22	6.94	5.40	6.37	6.01	5.93	6.15	0.51	ļ		
降伏点変位 δv(mm)	8.07	8.04	10.48	8.29	8.85	10.34	9.01	1.12			
塑性率 μ=δu/δv	3.72	3.73	2.86	3.62	3.39	2.90	3.37	0.40			
構造特性係数 Ds	0.39	0.39	0.46	0.40	0.42	0.46	0.42	0.03			



写真 3.5.8-1 NO.8 H90-5-7S-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-3 NO.8 H90-5-7S-2 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-5 NO.8 H90-5-7S-2 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-7 NO.8 H90-5-7S-4 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-2 NO.8 H90-5-7S-1 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-4 NO.8 H90-5-7S-3



写真 3.5.8-6 NO.8 H90-5-7S-3 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.8-8 NO.8 H90-5-7S-1 支圧の様子(CLT 断面をカットした)

3.5.9. H90-5-7W

荷重変位曲線を図 3.5.9-1 に、包絡線を図 3.5.9-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.9-1 に、破壊性状を写真 3.5.9-1~写真 3.5.9-8 に示す。ビスが曲げ降 伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.9-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.9-2 包絡線(ビス1本あたり) 表 3.5.9-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり(ビス6本分))

試験体記号			H90-	5-7W			亚坎荷	插 滩 / 百 羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	保準価定	変動怵奴	係数	下限值
1/10Pm (kN)	6.4	7.4	6.5	7.1	6.3	7.4	6.9	0.51			
1/10 δ m (mm)	1.02	1.17	0.91	1.08	0.95	0.90	1.01	0.11			
2/5Pm (kN)	25.5	29.6	26.0	28.2	25.1	29.6	27.3	2.06			
2/5 δ m (mm)	6.24	7.76	5.17	7.27	4.94	5.42	6.13	1.17			
2/3Pm (kN)	42.5	49.3	43.3	47.0	41.9	49.3	45.6	3.40	0.075	0.978	44.5
2/3 δ m (mm)	13.11	14.80	12.49	14.51	11.01	11.89	12.97	1.48			
9/10Pm (kN)	57.4	66.5	58.5	63.5	56.6	66.5	61.5	4.56			
9/10 δ m (mm)	18.33	21.76	18.30	21.73	16.54	18.78	19.24	2.09			
Pm (kN)	63.8	73.9	65.0	70.5	62.9	73.9	68.3	5.06			
δ m (mm)	28.90	30.00	30.00	30.00	20.05	27.74	27.78	3.89			
δu時荷重 (kN)	63.0	73.9	65.0	70.5	58.1	72.5	67.2	6.15			
δu (mm)	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	30.00	0.00			
降伏耐力 Py (kN)	27.4	40.5	26.1	37.0	25.9	33.9	31.8	6.23	0.196	0.942	29.9
δy (mm)	7.06	11.83	5.22	10.89	5.22	6.79	7.84	2.85		-	
終局耐力 Pu (kN)	58.6	73.4	55.9	68.3	56.0	66.6	63.1	7.32	0.116	0.966	60.9
初期剛性 K (kN/mm)	3.88	3.42	5.00	3.40	4.96	4.99	4.28	0.79			
降伏点変位 δv(mm)	15.10	21.46	11.18	20.09	11.29	13.35	15.41	4.42			
塑性率 μ=δu/δv	1.99	1.40	2.68	1.49	2.66	2.25	2.08	0.56			
構造特性係数 Ds	0.58	0.75	0.48	0.71	0.48	0.53	0.59	0.12			



写真 3.5.9-1 NO.9 H90-5-7W-1 試験前



写真 3.5.9-3 NO.9 H90-5-7W-2 ビス頭のめり込み



写真 3.5.9-5 NO.9 H90-5-7W-2 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.9-7 NO.9 H90-5-7W-4 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.9-2 NO.9 H90-5-7W-1 試験後



写真 3.5.9-4 NO.9 H90-5-7W-2 ビスの折損、木材の支圧



写真 3.5.9-6 NO.9 H90-5-7W-3 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.9⁻⁸ NO.9 H90⁻⁵⁻⁷W 支圧の様子(CLT 断面をカットした)

3.5.10. H90-5-7W8d

荷重変位曲線を図 3.5.10-1 に、包絡線を図 3.5.10-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果 (1 試験体あたり)を表 3.5.10-1 に、破壊性状を写真 3.5.10-1~写真 3.5.10-6 に示す。ビス が曲げ降伏し、ビスの折損、木材の支圧が確認された。



図 3.5.10-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.10-2 包絡線(ビス1本あたり) 表 3.5.10-1 完全弾塑性モデルによる評価(1試験体あたり(ビス6本分))

試験体記号	H90-5-7W8d
項目	1150 5 TW80
1/10Pm (kN)	7.6
$1/10 \ \delta \ m \ (mm)$	1.06
2/5Pm (kN)	30.2
2/5 δ m (mm)	8.02
2/3Pm (kN)	50.4
2/3 δ m (mm)	15.12
9/10Pm (kN)	68.0
9/10 δ m (mm)	22.48
Pm (kN)	75.5
δ m (mm)	28.90
δu時荷重 (kN)	75.5
δu (mm)	30.00
降伏耐力 Py (kN)	45.2
δy (mm)	13.43
終局耐力 Pu (kN)	76.5
初期剛性 K (kN/mm)	3.37
降伏点変位 δv(mm)	22.70
塑性率 μ=δu/δv	1.32
構造特性係数 Ds	0.78



写真 3.5.10-1 NO.10 H90-5-7W8d-1 試験前



写真 3.5.10-3 NO.10 H90-5-7W8d-1 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.10-5 NO.10 H90-5-7W8d-1 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.10-2 NO.10 H90-5-7W8d-1 試験後



写真 3.5.10-4 NO.10 H90-5-7W8d-1 ビスの折損、木材の支圧、割れ



写真 3.5.10-6 NO.10 H90-5-7W8d-1 支圧の様子(CLT 断面をカットした)

3.5.11. H45-5-5S

加力方向に斜め打ちした試験体仕様は、正の包絡線(第1象限)と負の包絡線(第3象限)が異なる性状を示す。このため、正負それぞれ評価を行ったもの、正負の包絡線の変位 ごとの荷重の平均を取ったもの(以下、「正負合成」)について評価を行った。

荷重変位曲線を図 3.5.11-1 に、上記 3 種の包絡線を図 3.5.11-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果(1 試験体あたり)を表 3.5.11-1~表 3.5.11-3 に、破壊性状を写真 3.5.11-1~写 真 3.5.11-10 に示す。破壊性状は、ビスの折損、引き抜けが確認された。





試験体記号			H45-5-	-5S(正)			亚均属	撫 滩/百兰	亦動反對	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	悰凖惼左	変動術数	係数	下限值
1/10Pm (kN)	7.6	8.0	8.7	8.7	9.1	8.7	8.5	0.55			
1/10 δ m (mm)	0.50	0.26	0.36	0.24	0.37	0.32	0.34	0.09			
2/5Pm (kN)	30.6	32.1	34.6	34.7	36.5	34.9	33.9	2.15			
2/5δm (mm)	1.20	0.82	1.07	0.93	1.05	0.95	1.00	0.13			
2/3Pm (kN)	50.9	53.5	57.7	57.8	60.8	58.2	56.5	3.60	0.064	0.981	55.4
2/3 δ m (mm)	1.95	1.38	1.85	1.70	1.80	1.58	1.71	0.21			
9/10Pm (kN)	68.8	72.2	77.9	78.0	82.0	78.6	76.3	4.82			
9/10 δ m (mm)	3.20	2.19	2.96	2.78	2.95	2.46	2.76	0.37			
Pm (kN)	76.4	80.2	86.6	86.6	91.2	87.3	84.7	5.39			
δ m (mm)	4.46	3.70	4.07	4.09	4.05	3.69	4.01	0.29			
δu時荷重(kN)	61.1	64.2	69.3	69.3	72.9	69.8	67.8	4.30			
δu (mm)	8.60	8.47	6.91	7.51	7.26	8.98	7.96	0.84		-	
降伏耐力 Py (kN)	45.8	49.2	48.6	48.3	51.9	53.3	49.5	2.69	0.054	0.984	48.7
δy (mm)	1.74	1.25	1.50	1.34	1.49	1.41	1.46	0.17			
終局耐力 Pu (kN)	69.0	73.7	78.2	79.1	82.3	79.0	76.9	4.75	0.062	0.982	75.5
初期剛性 K (kN/mm)	26.32	39.36	32.40	36.04	34.83	37.80	34.46	4.65			
降伏点変位 δv(mm)	2.62	1.87	2.41	2.19	2.36	2.09	2.26	0.26			
塑性率 μ=δu/δv	3.28	4.53	2.87	3.43	3.08	4.30	3.58	0.68			
構造特性係数 Ds	0.42	0.35	0.46	0.41	0.44	0.36	0.41	0.04			

試験体記号			H45-5-	-5S(負)			亚坎荷	插滩庐羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	悰凖憮左	変動怵奴	係数	下限値
1/10Pm (kN)	4.0	4.0	3.9	3.8	3.9	4.0	3.9	0.08			
1/10 δ m (mm)	0.33	0.40	0.37	0.19	0.36	0.29	0.32	0.08			
2/5Pm (kN)	16.2	15.9	15.6	15.1	15.5	16.1	15.7	0.41			
2/5 δ m (mm)	1.46	1.22	1.37	1.22	1.60	1.21	1.35	0.16			
2/3Pm (kN)	27.0	26.5	26.0	25.1	25.9	26.8	26.2	0.70	0.027	0.992	25.9
2/3 δ m (mm)	2.78	2.17	2.66	2.35	2.78	2.34	2.51	0.26			
9/10Pm (kN)	36.4	35.8	35.2	33.9	34.9	36.2	35.4	0.93			
9/10 δ m (mm)	5.33	4.43	6.13	5.00	5.35	5.19	5.24	0.55			
Pm (kN)	40.5	39.8	39.1	37.7	38.8	40.2	39.4	1.03			
δ m (mm)	9.00	18.00	11.73	9.03	10.12	8.64	11.09	3.57			
δu時荷重 (kN)	38.5	37.8	31.3	30.2	31.0	32.2	33.5	3.66			
δu (mm)	24.04	24.00	27.51	24.53	24.29	24.22	24.77	1.36			
降伏耐力 Py (kN)	24.5	24.4	24.2	23.8	25.6	24.3	24.5	0.61	0.025	0.993	24.3
δy (mm)	2.38	1.93	2.33	2.13	2.74	1.96	2.25	0.30			
終局耐力 Pu (kN)	38.3	38.2	35.8	34.7	35.8	36.5	36.6	1.44	0.039	0.988	36.1
初期剛性 K (kN/mm)	10.29	12.64	10.39	11.17	9.34	12.40	11.04	1.29			
降伏点変位 δv(mm)	3.72	3.02	3.45	3.11	3.83	2.94	3.35	0.38			
塑性率 μ=δu/δv	6.46	7.95	7.97	7.89	6.34	8.24	7.48	0.84			
構造特性係数 Ds	0.29	0.26	0.26	0.26	0.29	0.25	0.27	0.02			

表 3.5.11-2 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり(ビス 6 本分))・負

表 3.5.11-3 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり(ビス 6 本分))・正負合成

試験体記号		H4	45-5-5S	(正負合反	戈)		亚坎荷	 插淮/ 一 羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	悰凖惼左	変動係数	係数	下限值
1/10Pm (kN)	5.6	5.8	5.9	6.0	6.2	6.0	5.9	0.20			
1/10 δ m (mm)	0.44	0.28	0.35	0.22	0.36	0.30	0.33	0.08			
2/5Pm (kN)	22.4	23.0	23.8	23.9	24.9	24.0	23.7	0.87			
2/5 δ m (mm)	1.21	0.89	1.09	0.95	1.11	0.96	1.04	0.12			
2/3Pm (kN)	37.4	38.4	39.6	39.8	41.5	40.0	39.5	1.41	0.036	0.989	39.0
2/3 δ m (mm)	2.04	1.49	1.87	1.75	1.95	1.60	1.78	0.21			
9/10Pm (kN)	50.5	51.9	53.5	53.8	56.0	54.0	53.3	1.89			
9/10 δ m (mm)	3.40	2.44	3.06	2.91	3.13	2.56	2.92	0.36			
Pm (kN)	56.1	57.6	59.5	59.8	62.2	60.0	59.2	2.11			
δ m (mm)	5.29	4.52	4.48	4.52	4.47	4.11	4.57	0.39			
δu時荷重(kN)	44.8	46.1	47.6	47.8	49.8	48.0	47.4	1.72			
δu (mm)	11.20	12.21	9.42	9.63	9.42	11.36	10.54	1.20			
降伏耐力 Py (kN)	33.1	35.5	34.8	34.4	34.4	37.5	35.0	1.47	0.042	0.988	34.5
δy (mm)	1.76	1.36	1.60	1.45	1.55	1.48	1.53	0.14			
終局耐力 Pu (kN)	50.8	52.1	53.4	54.5	56.2	55.6	53.8	2.08	0.039	0.988	53.1
初期剛性 K (kN/mm)	18.81	26.10	21.75	23.72	22.19	25.34	22.99	2.66			
降伏点変位 δv(mm)	2.70	2.00	2.46	2.30	2.53	2.19	2.36	0.25			
塑性率 μ=δu/δv	4.15	6.11	3.83	4.19	3.72	5.19	4.53	0.93			
構造特性係数 Ds	0.37	0.30	0.39	0.37	0.39	0.33	0.36	0.04			



写真 3.5.11-1 NO.11 H45-5-5S-1 試験前



写真 3.5.11-3 NO.11 H45-5-5S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.11-5 NO.11 H45-5-5S-2 ビスの引き抜け



写真 3.5.11-2 NO.11 H45-5-5S-1 試験後



写真 3.5.11-4 NO.11 H45-5-5S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.11-6 NO.11 H45-5-5S-2 ビスの引き抜け



写真 3.5.11-7 NO.11 H45-5-5S-3 ビスの折損、引き抜け



写真 3.5.11-9 NO.11 H45-5-5S-5 ビスの引き抜け



写真 3.5.11-8 NO.11 H45-5-5S-4 ビスの折損、引き抜け



写真 3.5.11-10 NO.11 H45-5-5S-6 ビスの折損、引き抜け

3.5.12. H45-5-7S

荷重変位曲線を図 3.5.12-1 に、包絡線を図 3.5.12-2 に、完全弾塑性モデルによる評価結果 (1 試験体あたり)の正の包絡線(第 1 象限)の評価を表 3.5.12-1 に、負の包絡線(第 3 象限) の評価を表 3.5.12-2 に、破壊性状を写真 3.5.12-1~写真 3.5.12-10 に示す。ビスの折損、引 き抜けが確認された。



図 3.5.12-1 荷重変位曲線(ビス1本あたり) 図 3.5.12-2 包絡線(ビス1本あたり)

表 3.5.12-1 完全	全弾塑性モデルによ	る評価(1試験体あたり	(ビス 6 本分))・正
---------------	-----------	-------------	--------------

試験体記号			H45-5-	-7S(正)			亚均值	栖 淮信兰	亦勈侅粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	十均恒	际单栅左	友勤怀效	係数	下限値
1/10Pm (kN)	12.8	12.1	12.7	10.6	11.1	12.4	12.0	0.90			
1/10 δ m (mm)	0.59	0.41	0.47	0.31	0.66	0.50	0.49	0.13			
2/5Pm (kN)	51.3	48.3	50.8	42.3	44.2	49.8	47.8	3.71			
2/5 δ m (mm)	1.62	1.32	1.40	1.17	1.45	1.46	1.40	0.15			
2/3Pm (kN)	85.5	80.5	84.6	70.5	73.7	83.0	79.6	6.16	0.077	0.977	77.7
2/3 δ m (mm)	2.56	2.14	2.24	1.95	2.21	2.34	2.24	0.20			
9/10Pm (kN)	115.4	108.7	114.2	95.2	99.5	112.0	107.5	8.30			
9/10 δ m (mm)	3.62	3.12	3.34	2.81	3.07	3.36	3.22	0.28			
Pm (kN)	128.2	120.8	126.9	105.8	110.6	124.5	119.5	9.21			
δ m (mm)	4.70	4.03	4.39	4.04	4.02	4.35	4.26	0.27			
δu時荷重(kN)	102.6	96.6	101.5	84.6	88.4	99.6	95.6	7.40			
δ u (mm)	7.35	6.90	8.52	6.78	6.49	7.12	7.19	0.71			
降伏耐力 Py (kN)	81.6	82.1	83.0	69.7	65.5	78.8	76.8	7.37	0.096	0.971	74.5
δ y (mm)	2.45	2.18	2.20	1.93	1.99	2.22	2.16	0.19			
終局耐力 Pu (kN)	114.9	110.5	115.6	98.4	99.5	114.1	108.8	7.86	0.072	0.979	106.5
初期剛性 K (kN/mm	33.31	37.66	37.73	36.11	32.91	35.50	35.54	2.07			
降伏点変位 δv (mm	3.45	2.93	3.06	2.73	3.02	3.21	3.07	0.25			
塑性率 μ=δu/δv	2.13	2.35	2.78	2.48	2.15	2.22	2.35	0.25			
構造特性係数 Ds	0.55	0.52	0.47	0.50	0.55	0.54	0.52	0.03			

試験体記号			H45-	5-7S			亚坎荷	洒滩 /戸兰	亦動反物	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	除準備左	发到休奴	係数	下限值
1/10Pm (kN)	4.0	4.5	4.0	4.0	4.0	4.0	4.1	0.20			
$1/10 \ \delta \ m \ (mm)$	0.20	0.25	0.19	0.20	0.26	0.24	0.22	0.03			
2/5Pm (kN)	15.9	17.9	16.2	16.0	16.1	15.9	16.3	0.78			
2/5 δ m (mm)	1.14	1.01	0.96	0.89	1.06	1.14	1.03	0.10			
2/3Pm (kN)	26.5	29.8	27.0	26.6	26.9	26.4	27.2	1.29	0.047	0.986	26.8
2/3 δ m (mm)	2.11	1.93	1.84	1.79	2.05	1.99	1.95	0.12			
9/10Pm (kN)	35.8	40.2	36.4	36.0	36.3	35.7	36.7	1.72			
9/10 δ m (mm)	3.77	3.87	3.38	3.85	4.34	3.85	3.84	0.31			
Pm (kN)	39.7	44.7	40.5	40.0	40.4	39.6	40.8	1.94			
δ m (mm)	8.68	7.12	7.13	8.71	9.02	9.00	8.28	0.90			
δu時荷重 (kN)	31.8	35.8	32.4	32.0	32.3	31.7	32.7	1.56			
δ u (mm)	18.43	17.76	18.06	22.82	22.15	19.81	19.84	2.18			
降伏耐力 Py (kN)	24.0	26.6	23.4	24.3	24.2	26.1	24.8	1.28	0.052	0.985	24.4
δy (mm)	1.83	1.66	1.55	1.57	1.73	1.96	1.72	0.16			
終局耐力 Pu (kN)	36.9	40.3	37.0	36.4	36.7	36.9	37.4	1.45	0.039	0.988	36.9
初期剛性 K (kN/mm	13.11	16.02	15.10	15.48	13.99	13.32	14.50	1.20			
降伏点変位 δv(mm	2.81	2.52	2.45	2.35	2.62	2.77	2.59	0.18			
塑性率 μ=δu/δv	6.56	7.05	7.37	9.71	8.45	7.15	7.72	1.16			
構造特性係数 Ds	0.29	0.28	0.27	0.23	0.25	0.27	0.27	0.02			

表 3.5.12-2 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり(ビス 6 本分))・負

表 3.5.12-3 完全弾塑性モデルによる評価(1 試験体あたり(ビス 6 本分))・正負合成

試験体記号			H45-5	-7S(正)			亚坎荷	插滩佰羊	亦動反粉	ばらつき	50%
項目	1	2	3	4	5	6	平均恒	惊퍅俪左	変動術数	係数	下限值
1/10Pm (kN)	8.3	8.1	8.3	7.1	7.3	8.1	7.9	0.53			
1/10 δ m (mm)	0.49	0.36	0.40	0.27	0.55	0.43	0.42	0.10			
2/5Pm (kN)	33.3	32.4	33.2	28.4	29.2	32.5	31.5	2.14			
2/5 δ m (mm)	1.49	1.21	1.28	1.08	1.33	1.35	1.29	0.14			
2/3Pm (kN)	55.4	54.1	55.4	47.4	48.6	54.1	52.5	3.55	0.068	0.980	51.4
2/3 δ m (mm)	2.46	2.06	2.16	1.86	2.11	2.25	2.15	0.20			
9/10Pm (kN)	74.8	73.0	74.7	63.9	65.6	73.0	70.8	4.81			
9/10 δ m (mm)	3.59	3.11	3.30	2.78	3.04	3.37	3.20	0.28			
Pm (kN)	83.2	81.1	83.0	71.0	72.9	81.1	78.7	5.35			
δ m (mm)	4.70	4.44	4.78	4.04	4.02	4.35	4.39	0.32			
δu時荷重 (kN)	66.5	64.9	66.4	56.8	58.4	64.9	63.0	4.26			
δu (mm)	10.22	8.39	9.24	9.29	10.65	11.85	9.94	1.23			
降伏耐力 Py (kN)	47.9	47.8	49.8	41.2	41.6	48.1	46.1	3.69	0.080	0.976	44.9
δy (mm)	2.11	1.79	1.93	1.59	1.80	1.98	1.87	0.18			
終局耐力 Pu (kN)	73.4	73.7	76.5	64.6	64.7	71.7	70.8	4.98	0.070	0.979	69.3
初期剛性 K (kN/mm)	22.70	26.70	25.80	25.91	23.11	24.29	24.75	1.63			
降伏点変位 δv(mm)	3.23	2.76	2.97	2.49	2.80	2.95	2.87	0.25			
塑性率 μ=δu/δv	3.16	3.04	3.11	3.73	3.80	4.02	3.48	0.42			
構造特性係数 Ds	0.43	0.44	0.44	0.39	0.39	0.38	0.41	0.03			



写真 3.5.12-1 NO.12 H45-5-7S-1 試験前



写真 3.5.12-3 NO.12 H45-5-7S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.12-5 NO.12 H45-5-7S-2 ビスの引き抜け



写真 3.5.12-2 NO.12 H45-5-7S-2 試験後



写真 3.5.12-4 NO.12 H45-5-7S-1 ビスの引き抜け



写真 3.5.12-6 NO.12 H45-5-7S-3 ビスの引き抜け



写真 3.5.12-7 NO.12 H45-5-7S-4 ビスの折損、引き抜け



写真 3.5.12-9 NO.12 H45-5-7S-6 ビスの折損、引き抜け



写真 3.5.12-8 NO.12 H45-5-7S-5 ビスの折損、引き抜け



写真 3.5.12-10 NO.12 H45-5-7S 支圧の様子 (CLT 断面をカットした)

3.6. 特性値の比較

3.6.1. 斜め交差打ちビス接合

(1) 包絡線の比較

斜め交差打ちビス接合の包絡線(試験体の整理番号 No.1~3)を図 3.6.1-1 に示す。 弱軸仕様1体は強軸仕様6体のうちの最小値の包絡線をなぞる結果になった。

5層5プライより5層7プライの最大耐力の方が高い結果となったが、ビスの長さ倍に はなっていない(5層5プライのビス長さ180mmのうち側材の埋め込み長さ約92mに対 して、5層7プライのビス長さ260mmのうち側材の埋め込み長さ約130mm)。正負交番 加力によってビスが切れるため、最大耐力が一定以上に伸びないことが原因と思われる。 ・5層7プライはロープ効果によってグラフが下に凸の形状となった。



図 3.6.1-1 斜め交差打ちビス接合 包絡線全て

(2) 各特性値の比較

各特性値の数値を元に、包絡線の形状より精緻な比較を行った。

- ① 降伏耐力(図 3.6.1-2)
- ・弱軸仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有無を結論づけることは難しい。弱軸仕様の1体は、強軸仕様の一番小さい値とほぼ同じ値であった(試験体 No.1と No.2の比較)。

・5層5プライと5層7プライの違いは見られなかった(試験体 No.1と No.3の比較)。 ②終局耐力(図 3.6.1-3)

・弱軸仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有無を結論づけることは難しい。弱軸仕様の1体は、強軸仕様の一番小さい値とほぼ同じ値であった(試験体 No.1と No.2の比較)。

・5 層 5 プライと5 層 7 プライの違いは見られなかった(試験体 No.1 と No.3 の比較)。 ③初期剛性(図 3.6.1-4)

・弱軸仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有無を結論づけることは難し

い。弱軸仕様の1体は強軸仕様の一番小さい値より低かったので弱軸仕様の方が小さくなると思われる(試験体 No.1と No.2の比較)。

・5 層 7 プライより 5 層 5 プライの方がやや高い(試験体 No.1 と No.3 の比較)。 ④塑性率(図 3.6.1-5)

・強軸仕様と弱軸仕様の違いは見られなかった(試験体 No.1 と No.2 の比較)。

・5 層 7 プライと 5 層 7 プライの違いは見られなかった(試験体 No.1 と No.3 の比較)。







図 3.6.1-4 斜め交差打ち接合 初期剛性の比較

図 3.6.1-3 斜め交差打ちビス接合 終局耐力の比較





3.6.2. ハーフラップビス接合

(1) 包絡線の比較

ハーフラップビス接合の各試験体の包絡線(試験体の整理番号 No.4~12)を図 3.6.1-1 に示す。なお加力方向に斜め打ちした No.11,12 は正負合成したグラフである。

- ・強軸仕様、弱軸仕様の違いによる影響は見られなかった(図 3.6.2-2,図 3.6.2-6)。
- ・5 層 7 プライはロープ効果によってグラフが下に凸の形状となった(図 3.6.2-6)。
- ・半ねじビスと全ねじビスを比較すると半ねじビスの方が脆性的で、最大耐力も低い結果 となったが、剛性は高い結果となった(図 3.6.2・3)。半ねじの剛性が高いのは引き寄せ 機能を有しているため、最大耐力が低いのは、耐力壁用として開発した結果、ねじ長さ を短くしたこと(ロープ効果小)が起因すると考えられる。
- ・ビスの打ち込み位置を目地とした仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有 無を結論づけることは難しいが、結果的にその1体は目地以外とした場合の低い方のグ ループと同程度の値となった(図3.6.2-4)。(既往文献⁵⁾では鋼板添板ビス接合 φ
 6.5mmの実験では目地打ちの最大耐力が1割ほど低下。)
- ・繊維方向に対して直角打ちとした仕様と斜め打ちとした仕様を比較すると、斜め打ち仕様の方が剛性、耐力ともに高く、脆性的になった(図 3.6.2-5、図 3.6.2-7)。



包絡線全て

図 3.6.2-2 ハーフラップビス接合 5 層 5 プライ 強軸×弱軸



図 3.6.2-3 ハーフラップビス接合 5 層 5 プライ全ねじ×半ねじ D9×L140



図 3.6.2-5 ハーフラップビス接合 5 層 5 プライ 直角打ち×斜め打ち



5層7プライ 直角打ち×斜め打ち



図 3.6.2-4 ハーフラップビス接合 5 層 5 プライ 半ねじ目地以外×目地



図 3.6.2-6 ハーフラップビス接合 5 層 7 プライ 強軸×弱軸×弱軸ピッチ 8d

(2) 各特性値の比較

各特性値からより精緻な数値を比較する。

なお、特性値の算出にあっては、斜め打ちのみ正負の値を平均して算出している。

- ① 降伏耐力(図 3.6.2-8)
- ・強軸仕様と弱軸仕様の違いは見られなかった(No.1とNo.2, No.6とNo.7の比較)。
- ・5層5プライ仕様より5層7プライ仕様の方が高い結果となった(No.1とNo.6, No. 2とNo.7の比較)。
- ・全ねじビス仕様より半ねじビス仕様の方がやや高い結果となった(No.1と No.3の比較)。
- ・目地打ち仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有無を結論づけることは難しいが、目地打ちと目地以外の違いは見られなかった(No.3と No.4の比較)。
- ・直角打ち仕様より斜め打ち仕様の方が高い結果となった(No.1と No.5、No.6と No.9の比較)
- ・8d 仕様は1体のみとの比較だが、ビスピッチ4dより8dの方が高くなった(No.7と No.8の比較)

② 終局耐力(図 3.6.2-9)

- ・強軸仕様と弱軸仕様の違いは見られなかった(No.1とNo.2, No.6とNo.7の比較)。
- •5層5プライ仕様より5層7プライ仕様の方がやや高い(No.1とNo.6, No.2とNo.7 の比較)。5層7プライ仕様は、ビスの埋め込み長さも長いので、ロープ効果の差が明確に出ている。
- ・全ねじビス仕様と半ねじビス仕様ではあまり違い見られなかった(No.1と No.3の比較)。
- ・目地打ち仕様は1体しか行っていないため、安易に有意性の有無を結論づけることは難しいが、目地打ちと目地以外の違いは見られない(No.3と No.4の比較)。
- ・直角打ち仕様より斜め打ち仕様の方が高い(No.1とNo.5、No.6とNo.9の比較)
- ・8d 仕様は1体のみとの比較だが、ビスピッチ4dより8dの方がやや高くなった(No.7 と No.8の比較)。
- ③ 初期剛性(図 3.6.2-10)
- ・弱軸仕様より強軸仕様の方が高い結果となった(No.1と No.2, No.6と No.7の比較)。
- ・5層5プライ仕様と5層7プライ仕様では違いがみられなかった(No.1とNo.6, No. 2とNo.7の比較)。
- ・全ねじビス仕様より半ねじビス仕様の方が高い結果となった(No.1と No.3の比較)。
- ・目地打ち仕様1体のみとの比較だが、目地打ちと目地以外の違いは見られなかった(No. 3と No.4の比較)
- ・直角打ち仕様より斜め打ち仕様の方が高い結果となった(No.1と No.5、No.6と No.9の比較)
- ・ビスピッチ 4d 仕様と 8d 仕様では違いがみられなかった(No.7 と No.8 の比較)

- ④ 塑性率 (図 3.6.2-11)
- ・弱軸仕様より強軸仕様の方が高い結果となった(No.1とNo.2, No.6とNo.7の比 較)。
- ・5 層 7 プライ仕様より 5 層 5 プライ仕様の方がやや高い結果となった(No.1 と No.6, No.2とNo.7の比較)。
- ・全ねじビス仕様と半ねじビス仕様ではあまり違い見られなかった(No.1と No.3の比 較)
- ・目地打ち仕様1体のみとの比較だが、目地打ち仕様の方が高い結果となった(No. 3とNo.4の比較)
- ・ビスピッチ 4d 仕様と 8d 仕様では違いがみられなかった(No.7 と No.8 の比較)



図 3.6.2-8 ハーフラップビス接合 降伏耐力の比較



初期剛性の比較



図 3.6.2-9 ハーフラップビス接合 終局耐力の比較



塑性率の比較

3.7. 実験値と計算値の比較

(1)曲げ降伏型接合部の算定結果

曲げ降伏型接合部である試験体 No.1~10 については、AIJ 規準²)及び接合部設計マニュア ル⁶)の設計式を用いて表 3.7-1 のとおり算出した。

ビスの塑性モーメントは8章 JIS 木質構造ねじ試験、CLT の支圧強度は7章長ビスを用いた CLT の支圧試験の試験結果を活用した。ビスの引き抜き強度は令和3年度事業の実験結果を採用した。ただし、ハーフラップジョイントについては、積層方向の引き抜きとすべきだが実験では幅方向に打ったものとなっている。

表 3.7-1 曲げ降伏型接合部 試験体 No.1~10の算定結果

		項目	X90-5- 5S	X90-5- 5W	X90-5- 7S	H90-5- 5S	H90-5- 5W	H90-5- 5SH	H90–5– 5SHh	H90-5- 7S	H90-5- 7W	H90-5- 7W8d	備考
		ビスの有効径de(mm)	6.49	6.49	6.49	6.49	6.49	7.15	7.15	6.49	6.49	6.49	谷径×1.1
		ビスの外径d(mm)	9	9	9	9	9	8	8	9	9	9	
		ビスの本数(本)	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	
	ビスの仕	ビスの塑性モーメントMp(N/m)	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	46.5	8章JIS試験結果より
	様	ビスの基準材料強度(N/mm ²)	1021	1021	1021	1021	1021	763	763	1021	1021	1021	Mp×6∕de ³
		ビスのヤング係数E	205	205	205	205	205	205	205	205	205	205	
		ビスの断面2次モーメント	87	87	87	87	87	128	128	87	87	87	$\pi \times de^4 \swarrow 64$
		ビスの全長さ(mm)	180	180	260	140	140	140	140	200	200	200	
		ビスの埋め込み長さ(mm)	84.9	84.9	127.3	75.0	75.0	75.0	75.0	105.0	105.0	105.0	
試験体の仕様		比重(スギ)	0.43	0.41	0.43	0.41	0.41	0.41	0.42	0.41	0.42	0.42	試験体測定値
0) IL 14	主材	繊維方向支圧強度	29.50	29.50	29.50	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	7章支圧試験結果より
		直角方向支圧強度	23.86	23.86	23.86	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	7章支圧試験結果より
		支圧強度(N/mm ²)※	27.24	26.12	27.89	31.13	29.67	31.13	31.13	31.96	28.84	28.84	層構成で按分
		ビスの埋め込み長さ(mm)	85	85	123	55	55	55	55	85	85	85	先端長さ10mmをカット
		比重(スギ)	0.43	0.43	0.43	0.43	0.43	0.43	0.42	0.43	0.42	0.43	試験体測定値
		繊維方向支圧強度	29.50	29.50	29.50	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	34.04	7章支圧試験結果より
	側材	直角方向支圧強度	23.86	23.86	23.86	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	26.76	7章支圧試験結果より
			27.24	26.12	27.89	31.13	29.67	31.13	31.13	31.96	28.84	28.84	層構成で按分
		スギのヤング係数E₀(Kn/mm2)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
		α	1.003	1.003	0.964	0.733	0.733	0.733	0.733	0.810	0.810	0.810	
	係数	β	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	
	1015.944	γ	37.463	39.081	36.597	32.788	34.397	24.521	24.521	31.935	35,390	35,390	
		Ia	1.003	1.003	0.964	0.733	0.733	0.733	0.733	0.810	0.810	0.810	
		Ib	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	
	久略佳	Π	0.415	0.415	0.407	0.366	0.366	0.366	0.366	0.378	0.378	0.378	
	モードの値	∏a	0.369	0.370	0.349	0.373	0.375	0.369	0.369	0.353	0.355	0.355	
EYT式		 ∏b	0.370	0.371	0.338	0 297	0.300	0 293	0 293	0 2 9 4	0 297	0 297	
出力結		W	0.070	0.276	0.178	0.286	0.203	0.273	0.200	0.204	0.212	0.212	
*	-	1V	0.270	0.276	0.178	0.286	0.293	0.273	0.273	0.202	0.212	0.212	
	降伏モード	mode	10270	10.270	101	10200	17	70	0.270 TV	177	17	17	
		Miledo 際伏耐力nv(kN)	4.06	3.97	4 10	4 33	4 23	4 55	4 55	4 39	4 17	4 17	
	算定結果	主材の塑性ヒンジor回転中心の接合面からの距離(mm)	22.93	23.42	22.67	21.46	21.98	20.44	20.44	21.17	22.29	22.29	
		側材の塑性ヒンジor回転中心の接 合面からの距離(mm)	23.01	23.51	21.86	15.73	16.12	14.99	14.99	17.14	18.04	18.04	
		R3年度報告書試験体名	00(45)	-55,90(4	45)-55				90-160				
		ビス有効埋め込み長さ(mm)	45.00	45.00	45.00	150.00	150.00	150.00	150.00	150.00	150.00	150.00	
最大耐	実験値	R3年度報告書実験平均値(kN)	8.95	8.95	8.95	28.30	28.30	28.30	28.30	28.30	28.30	28.30	R3試験結果
カの算		シリンダー頭長さ(mm)	5.50	5.50	5.50	5.50	5.50	0.00	0.00	5.50	5.50	5.50	
定		ねじ先端長さ(mm)	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	10.00	
	管中结用	ビスの引き抜き強度(実験値)	14.95	14.95	22.42	8.49	8.49	7.55	7.55	14.15	14.15	14.15	長さ按分
	异止苹果	最大耐力P _{mex}	11.92	11.89	17.31	7.70	7.65	7.26	7.26	11.49	11.40	11.40	
		主材の厚さ(mm)	150.00	150.00	210.00	75.00	75.00	75.00	75.00	105.00	105.00	105.00	
		側材の厚さ(mm)	150.00	150.00	210.00	75.00	75.00	75.00	75.00	105.00	105.00	105.00	
		材料内の有効剛体長さtef1(mm)	43.31	45.75	42.17	43.31	45.75	47.36	47.36	42.17	47.50	47.50	
	係数等	材料内の有効剛体長さtef2(mm)	43.31	45.75	42.17	43.31	45.75	47.36	47.36	42.17	47.50	47.50	
		α	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
接合部		γ	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
設計マ		φ	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
ーユアル ビスの式		材料の面圧定数KeO(N/mm3)	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	0.07	
		材料の面圧定数Ke90(N/mm3)	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	
		CLTの面材定数	0.05	0.04	0.06	0.05	0.04	0.05	0.05	0.06	0.03	0.03	層構成で按分
	算定結果	初期副件	1.59	1 34	1 71	1 59	1 34	1 79	1 78	1 71	1 20	1 20	
		二次副件	0.26	0.25	0.30	0.21	0.20	0.20	0.20	0.30	0.28	0.28	
		ð max	32.88	34.22	36.36	19.00	20.16	15.79	15.79	26.23	29.06	29.06	

(2) ハーフラップビス接合(加力方向斜め打ち) 接合部の算定結果

加力方向斜め打ちとした試験体 No.11, 12 については、EC5³⁾の 8.7.2 項「Axially loaded screws」の設計式を用いて表 3.7-2 のとおり算出した。

EC5 の 8.7.2 項「Axially loaded screws」の設計式(抜粋)

$-6 \text{ mm} \le d \le 12 \text{ mm}$	
$-0,6 \le d_1/d \le 0,75$	
where	
d is the outer thread diameter;	
<i>d</i> ₁ is the inner thread diameter	
the characteristic withdrawal capacity sh	ould be taken as:
$F_{\text{ax,k,Rk}} = \frac{n_{\text{ef}} f_{\text{ax,k}} d \ell_{\text{ef}} k_{\text{d}}}{1,2\cos^2 \alpha + \sin^2 \alpha}$	Fig. $F_{\text{av}, \alpha, \text{Pk}}$ is the characteristic withdrawal capacity of the connection at an angle α to the grain, in N;
where:	f_{axk} is the characteristic withdrawal strength perpendicular to the grain, in N/mm ² ;
$f_{xx,k} = 0.52 \ d^{-0.5} \ \ell_{ef}^{-0.1} \ \rho_k^{0.8}$	$n_{\rm ef}$ is the effective number of screws, see 8.7.2(8);
[d	ℓ_{ef} is the penetration length of the threaded part, in mm;
$k_{\rm d} = \min \left\{ \frac{\alpha}{8} \right\}$	$ ho_{k}$ is the characteristic density, in kg/m ³ ;
1	α is the angle between the screw axis and the grain direction, with $\alpha \ge 30^{\circ}$.

表 3.7-2 加力方向斜め打ち 試験体 No.11, 12 の算定結果

項目	H45-5-5S(正)	H45-5-7S(正)	備考
ねじ外径 d(mm)	9.0	9.0	
ねじ内径 d1(mm)	5.9	5.9	
ビス長さ(mm)	180	260	
シリンダー頭長さ(mm)	5.5	5.5	
ねじ先端長さ(mm)	10.0	10.0	
側材側埋め込み長さ(mm)	100.6	143.0	
主材側埋め込み長さ(mm)	63.9	101.5	
ねじ部の貫通長さl _{ef} (mm)	63.9	101.5	
木材の密度(kg/m ³)	410	410	試験体測定値
一緒に作用するビスの本数	3	3	1列の本数
nef	2.7	2.7	
打ち込み角度α(ラジアン)	0.8	0.8	45°
6mm≦d≦12mm 判定	0	0	
0.6≦d1/d≦0.75 判定	0	0	
f _{axk} (N/mm2)	14.0778	13.4419	
k _d	1	1	
F _{axkRk} (N)	19,794	30,007	
試験体1体あたりの終局耐力(kN)	39.59	60.01	
ビス1本あたりの終局耐力(kN)	6.60	10.00	

(3)実験値と計算値の比較

実験の包絡線と算定結果を比較したグラフを図 3.7-1~図 3.7-12 に、特性値の比較を表 3.7-3 に示す。

結果より、Py については完全弾塑性モデルにおける算定値と比較すると一致しないものも あったが、包絡線での降伏点とはよく一致する結果となった。最大耐力についてはハーフラ ップビス接合(No.4~10)がよく一致する結果となったが、斜め交差打ち接合(No.1~3) は計算値の方が3~6割高くなる結果となった。計算には、ビス引き抜き試験(要素試験)の 値を用いているが要素試験ではビスの軸方向に加力しているのに対し、接合部試験では試験 部材の軸方向に加力されるため(ビスは斜めの状態で加力されてしまう)、計算値より耐力 が低くなるのではないかと思われる。No.11,12は、要素試験の値を用いず、密度等から算出 しているため、計算値が低めになるのではないかと思われる。

剛性については概ね合っているが危険側に評価される試験体もあった。

斜め交差打ちビス接合の最大耐力の推定に課題が残った。





			降伏耐	力(kN)			最大耐	力(kN)		剐	性(kN/m	m)
番号	試験体名	平均	50%下 限値	計算 値	計/実	平均	50%下 限値	計算 値	計/実	平均	計算 値	計/実
1	X90-5-5S	4.7	4.6	4.1	0.86	9.2	9.0	11.9	1.29	1.15	1.58	1.38
2	X90-5-5W	3.8	-	4.0	1.06	7.8	I	11.9	1.52	0.77	1.34	1.74
3	X90-5-7S	4.6	4.2	4.1	0.89	10.9	10.2	17.3	1.60	0.94	1.71	1.82
4	H90-5-5S	4.1	3.8	4.3	1.05	8.1	6.9	7.7	0.95	1.28	1.58	1.24
5	H90-5-5W	3.6	3.5	4.2	1.18	8.0	7.9	7.6	0.96	0.84	1.34	1.61
6	H90-5-5SH	4.9	4.8	4.5	0.93	7.3	7.2	7.3	0.99	2.05	1.78	0.87
7	H90-5-5SHh	4.7	-	4.5	0.98	7.0	I	7.3	1.04	1.87	1.78	0.95
8	H90-5-7S	4.5	4.4	4.4	0.98	10.6	10.4	11.5	1.08	1.03	1.71	1.67
9	H90-5-7W	5.3	5.0	4.2	0.79	11.4	11.1	11.4	1.00	0.71	1.20	1.68
10	H90-5-7W8d	7.5	-	4.2	0.55	12.6	-	11.4	0.91	0.56	1.20	2.13
11	H45-5-5S(正)	8.3	8.1	-	-	14.1	13.9	6.6	0.47	5.74	-	-
12	H45-5-7S(正)	12.8	12.4	-	-	19.9	19.4	10.0	0.50	5.92	I	-

4. 大壁耐力壁のくぎ及びビス一面せん断試験

4.1. 試験の目的

CLT を大壁耐力壁の面材として用いた場合の耐力壁仕様を検証するため、要素試験によ ってくぎ及びビス1本あたりのせん断性能データを取得する。このデータを用いて耐力壁 の設計を行う。

4.2. 試験体仕様

4.2.1. くぎ及びビスの仕様

対象となるくぎ及びビスは図 4.2.1-1~図 4.2.1-3 のとおりである。



CN75:L=76.2、d=3.76、S=3.8以上7.5未満、D=7.92、 CN90:L=88.9、d=4.11、S=4.1以上8.2未満、D=8.74

☑ 4.2.1-1 CN75、CN90





(全ねじビス)

4.2.2. 試験の種類

試験の種類は表 4.2.2-1 のとおり 7 仕様 20 体+軸組フレーム試験体 2 体である。このうち、グレー部分は昨年度別の事業で実施したものであるが、考察時に比較検証を行うため、 併記している。

試験体の記号の意味を図 4.2.2-1 に示す。各試験体図を図 4.2.2-2~図 4.2.2-5 に、試験体の 密度と含水率を表 4.2.2-2 に示す。

通		面材の種	類	接合	合具の種類				
し 番 号	試験体名	面材規格	厚さ (mm)	名称	山径または 胴部径d(mm)	接合具長さ l(mm)	軸材の種 類	試験体数 (体)	備考
1	SP24 CN75	スギ構造用 合板/特類2 級		太めくぎCN75	3.76	76.2		3	
2	HP24 CN75	ヒノキ構造 用合板/特 類2級	24	太めくぎCN75	3.76	76.2		3	昨年度試験、ヒノキ 構造用合板で3体実 施
3	SP24H110	スギ構造用 合板/特類2 級		ヘクサロビュラ穴付きタッ ピンねじHTS9・F L110(半ねじ)	9.0	110		3	
4	C36CN90	7 KOLT /		太めくぎCN90	3.76	76.2	スギ製材	3	昨年度試験実施
5	C36 H110	スキCLT/ Mx60-3-3/ A種構成	36	ヘクサロビュラ穴付きタッ ピンねじHTS9・F L110(半ねじ)	9.0	110	0.38~0.44	3	
6	C60F140	スギCLT/ Mx60-3-3/ A種構成	60	ヘクサロビュラ穴付きタッ ビンねじHTS9 L140(全ねじ)	9.0	140		3	昨年度試験実施
7	C60H140	スギCLT/ Mx60-3-3/ A種構成	60	ヘクサロビュラ穴付きタッ ビンねじHTS9・F L140(半ねじ)	9.0	140		3	
8	JF	-	-	#r <= →	1 / 計時/4			1	昨年度試験実施
9	JF	-	-	単田 和王 ノ	レーム試験14			1	
				合言	ł		20		

表 4.2.2-1 試験の種類

<u>P</u>	$\underline{24}$	CN	175
面材の樹種	面材の厚み	接合具	の種類
Plywood	$24 \mathrm{mm}$	CN75	
CLT	36 mm	CN90	
	60 mm	HTS9	-110
		⊠ 4.2.2-1	試験体記号の意味



図 4.2.2-2 SP24CN75 試験体



図 4.2.2-3 SP24H110 試験体











図 4.2.2-6 軸組フレーム試験体

			面	材	梁	材	土台	∃材	右村	主材	左村	左柱材		
No	. 試験体記号	試験体番号 等	含水率 (%)	密度 (g/cm³)	含水率 (%)	密度 (g/cm³)	含水率 (%)	密度 (g/cm³)	含水率 (%)	密度 (g/cm³)	含水率 (%)	密度 (g/cm³)		
	木材·木質部材の	の種類	スギ	合板	スギ	製材	スギ	製材	スギ	製材	スギ	製材		
	SP24 CN75	1	-	0.44	13.8	0.46	10.9	0.37	8.8	0.35	14.4	0.43		
1		2	-	0.43	15.8	0.42	12.4	0.41	11.2	0.40	12.1	0.38		
		3	-	0.45	17.6	0.39	13.0	0.41	12.8	0.38	13.7	0.39		
		平均	-	0.44	15.7	0.42	12.1	0.40	10.9	0.38	13.4	0.40		
3	SP24 H110	1	-	0.44	13.6	0.41	13.9	0.38	17.8	0.37	12.5	0.40		
		2	-	0.43	21.3	0.41	13.7	0.40	14.0	0.40	11.2	0.38		
		3	-	0.45	15.9	0.42	14.1	0.39	19.9	0.39	8.3	0.37		
		平均	-	0.44	16.9	0.41	13.9	0.39	17.2	0.39	10.7	0.38		
	木材・木質部材の種類		スギ	CLT	スギ	スギ製材 スギ製材 スギ製材 スギ製材		製材	スギ製材					
	C36 H110	1	10.9	0.41	12.1	0.43	13.6	0.37	9.3	0.37	10.3	0.42		
5		2	10.8	0.38	11.2	0.40	16.0	0.40	14.0	0.42	15.1	0.38		
5		3	9.6	0.41	19.8	0.39	14.6	0.40	14.1	0.40	11.7	0.38		
		平均	10.4	0.40	14.4	0.41	14.7	0.39	12.5	0.40	12.4	0.39		
	C60 H140	1	12.0	0.39	14.9	0.42	14.9	0.38	10.0	0.37	14.8	0.43		
7		2	11.5	0.39	12.8	0.42	15.7	0.40	13.3	0.40	11.3	0.38		
'		3	11.6	0.38	11.5	0.41	11.5	0.37	12.3	0.37	13.6	0.42		
		平均	11.7	0.39	13.1	0.42	14.0	0.38	11.9	0.38	13.2	0.41		
	木材 木質部材の	の種類	-	-	スギ	製材	スギ	製材	スギ	製材	スギ	製材		
9	SJF	1	-	-	13.3	0.39	15.3	0.39	13.3	0.39	10.7	0.38		

表 4.2.2-2 密度と含水率

4.3. 試験方法

試験方法は、グレー本 ⁷⁾の「4.5.4 試験方法」に則って実験を行い、正負交番繰り返し加力 を各変形角で 3 回行った後、1/30rad で 1 回繰り返すものとした。評価方法は 0.8Pmax に低 下するまでと 1/15rad 時までの 2 通りを評価するものとした。

4.4. 試験結果

4.4.1. SP24CN75

荷重変位曲線を図 4.4.1-1 に、包絡線とバイリニアを図 4.4.1-2 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定(0.8Pmax まで)を表 4.4.1-1~4.4.1-3 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定(1/15rad まで)を表 4.4.1-4~4.4.1-6 に、破壊性状を写真 4.4.1-1~6 に示す。

くぎの変形・引き抜け・めり込み(写真 4.4.1-2,5.6)、面材の浮き上がり(写真 4.4.1-3)、横 架材への柱材のめり込み(写真 4.4.1-2,4)は見られたが、パンチングアウトは見られなかっ た。







図 4.4.1-2 包絡線(軸組フレーム除去)とバイリ ニア

試験方法		タイロッド式、3回正負 P24CN75-1 SP24CN75-2 SP24CN75-3 平均値 標準偏差 変動係数 14.01 13.71 13.32 13.68 0.35								
試験体記号	SP24CN75-1	SP24CN75-2	SP24CN75-3	平均值	標準偏差	変動係数				
最大モーメント	14.01	19.71	19.99	12.60	0.25					
Mmax (kN·m)	14.01	15.71	15.52	15.08	0.55					
最大モーメント時変形角	56.81	51.14	51.90	53.28	3.08					
$\gamma 0 max (10^{-3} rad)$	50.01	01.14	51.50	00.20	5.00					
降伏モーメント	6.72	8 1 2	6.93	7.26	0.76	0.105				
My (kN·m)	0.12	0.12	0.55	1.20	0.10	0.105				
降伏変形角	3 83	3 52	3 73	3.69	0.16					
$\gamma 0y (10^{-3} rad)$	0.00	0.02	0.10	0.00	0.10					
終局モーメント	12.55	12 49	11.70	12.25	0.47					
Mu (kN•m)	12.00	12.15	11.10	12.20	0.11					
終局変形角	119.00	87.21	65.80	90.67	26.77					
$\gamma 0u (10^{-3} rad)$	110100	01121	00100	00101	20111					
降伏点変形角	7.14	5.42	6.30	6.29	0.86					
$\gamma 0v (10^{-3} rad)$	(.14									
剛性	1.75	2.31	1.86	1.97	0.30					
K (MN•m/rad)										
塑性率	16.67	16.09	10.44	14.40	3 44					
μ										
構造特性係数	0.18	0.18	0.22	0.19	0.02					
Ds	0110	0110	0155	0110	0.01					
Mu•0.2•√2μ−1	14.27	13.95	10.43	12.88	2.13	0.165				
(kN·m)										
2/3Mmax	9.34	9.14	8 88	9.12	0.23	0.025				
(kN·m)	0101	0111	0.00	0115	0.10	01010				
		一定変形時モ	ーメント(kN・m))						
真 1/300rad	6.47	7.99	6.74	7.07	0.81	0.115				
真 1/200rad	7.27	9.07	7.56	7.97	0.97					
真 1/150rad	7.68	9.60	7.95	8.41	1.04	0.124				

表 4.4.1-1	特性値	(0.8Pmax	まつ	で)
-----------	-----	----------	----	----
表 4.4.1-2 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(0.8Pmax まで)

]	標準偏差	平均值	SP24CN75-3	SP24CN75-2	SP24CN75-1	項目
]	0.86	6.29	6.30	5.42	7.14	$\gamma 0 v (\times 10^{-})$
1000	面材幅	26.77	90.67	65.80	87.21	119.00	$\gamma 0u(\times 10^{-})$
1000	面材長さ	0.05	1.28	1.22	1.3	1.31	$\gamma B(\times 10^{-1})$
24	面材厚さ	0.86	5.01	5.08	4.12	5.83	$\Gamma v (\times 10^{-})$
0.4	せん断剛性GB	26.73	89.39	64.58	85.91	117.69	$\Gamma u (\times 10^{-})$

表 4.4.1-3 面材接合具 1 本あたりのせん断性能(0.8Pmax まで)

項目	SP24CN75-1	SP24CN75-2	SP24CN75-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	2.54	2.52	2.36	2.47	0.10	0.982	$\Delta P v 0$	2.43
$\delta v (cm)$	0.18	0.12	0.15	0.15	0.03	0.906	δ v0	0.14
δu(cm)	3.63	2.50	1.91	2.68	0.87	0.846	δ u0	2.27
			7	0.0	405		Δ P va (kN)	2.42
Δ P va及び k	はα=1.00とし	て算出	Zpxy	0.0	495		k (kN/cm)	17.29
			Ixy	1	50			

試験方法			タイロッド式、	3回止負	可止負			
試験体記号	SP24CN75-1	SP24CN75-2	SP24CN75-3	平均值	標準偏差	変動係数		
最大モーメント Mmax (kN・m)	14.01	13.71	13.32	13.68	0.35			
最大モーメント時変形角 v Omax (10 ⁻³ rad)	56.81	51.14	51.90	53.28	3.08			
降伏モーメント My (kN・m)	6.72	8.12	6.93	7.26	0.76	0.105		
降伏変形角 γ 0y (10 ⁻³ rad)	3.83	3.52	3.73	3.69	0.16			
終局モーメント Mu (kN・m)	12.26	12.69	11.7	12.22	0.5			
終局変形角 γ 0u (10 ⁻³ rad)	66.67	66.67	65.80	66.38	0.5			
降伏点変形角 γ 0v (10 ⁻³ rad)	6.98	5.51	6.30	6.26	0.74			
剛性 K (MN·m/rad)	1.75	2.31	1.86	1.97	0.3			
塑性率 μ	9.55	12.10	10.44	10.70	1.29			
構造特性係数 Ds	0.24	0.21	0.22	0.22	0.02			
Mu•0.2•√2μ−1 (kN•m)	10.43	12.22	10.43	11.03	1.03	0.093		
2/3Mmax (kN•m)	9.34	9.14	8.88	9.12	0.23	0.025		
		一定変形時モ						
真 1/300rad	6.47	7.99	6.74	7.07	0.81	0.115		
真 1/200rad	7.27	9.07	7.56	7.97	0.97			
真 1/150rad	7.68	9.6	7.95	8.41	1.04	0.124		

表 4.4.1-4 特性値(1/15rad まで)

表 4.4.1-5 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(1/15rad まで)

項目	SP24CN75-1	SP24CN75-2	SP24CN75-3	平均值	標準偏差		
$\gamma 0 v (\times 10^{-1})$	6.98	5.51	6.30	6.26	0.74		
$\gamma 0u (\times 10^{-1})$	66.67	66.67	65.80	66.38	0.50	面材幅	1000
$\gamma B(\times 10^{-1})$	1.28	1.32	1.22	1.27	0.05	面材長さ	1000
$\Gamma v (\times 10^{-})$	5.70	4.19	5.08	4.99	0.76	面材厚さ	24
$\Gamma u (\times 10^{-}$	65.39	65.35	64.58	65.11	0.46	せん断剛性GB	0.4

表 4.4.1-6 面材接合具 1 本あたりのせん断性能 (1/15rad まで)

項目	SP24CN75-1	SP24CN75-2	SP24CN75-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	2.48	2.56	2.36	2.47	0.10	0.981	$\Delta P v 0$	2.42
δv(cm)	0.17	0.13	0.15	0.15	0.02	0.937	δ v0	0.14
δu(cm)	1.95	2.03	1.91	1.96	0.06	0.985	δ u0	1.93
							ΔP va (kN)	2.30
Δ P va及び k i	はα=1.00とし	て算出	Zpxy		0.049	95	k (kN/cm)	16.43
			Ixv		1.5	50		

70



写真 4.4.1-1 1体目 試験後



写真 4.4.1-2 1体目 梁材へのめり込み、 くぎの引き抜け



写真 4.4.1-3 1体目 面材の浮き上がり



写真 4.4.1-4 1 体目 柱脚部



写真 4.4.1-5 1体目 くぎの変形・引き抜け 写真 4.4.1-6 くぎの変形

4.4.2. SP24H110

荷重変位曲線を図 4.4.2-1 に、包絡線とバイリニアを図 4.4.2-2 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定結果を表 4.4.2-1~4.4.2-3 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定

(1/15rad まで)を表 4.4.2-4~4.4.2-6に破壊性状を写真 4.4.2-1~10 に示す。

合板端部の割れ(写真 4.4.2-3,5,7,8)、横架材のめり込み(写真 4.4.2-4,7)、面材の浮き上がり (写真 4.4.2-6)、ビスの折損(写真 4.4.2-9,10)が見られた。



図 4.4.2-1 荷重変位曲線

図 4.4.2-2 包絡線(軸組フレーム除去)とバイリ

ニア

÷	表 4.4.2-1	L 特性値	(0.8Pn	nax まで)	
試験方法			タイロッド式、	3回正負		
試験体記号	SP24H110-1	SP24H110-2	SP24H110-3	平均値	標準偏差	変動係数
最大モーメント	42.5	46.4	50.5	46.5	4	
Mimax (KN・m) 最大モーメント時変形角 v Omax (10 ⁻³ rad)	100.51	111.10	96.77	102.79	7.43	
降伏モーメント My (kN・m)	26.4	27.8	27.5	27.2	0.74	0.02
降伏変形角 v 0v (10 ⁻³ rad)	10.64	11.87	12.61	11.71	1	
終局モーメント Mu (kN・m)	38.2	40.8	43.7	40.9	2.75	
終局変形角 ν 0u (10 ⁻³ rad)	132.19	142.57	132.57	135.78	5.89	
降伏点変形角 ν 0v (10 ⁻³ rad)	15.41	17.41	20.03	17.62	2.32	
剛性 K (MN·m/rad)	2.48	2.34	2.18	2.33	0.15	
塑性率 μ	8.58	8.19	6.62	7.80	1.04	
構造特性係数 Ds	0.25	0.26	0.29	0.27	0.02	
Mu•0.2•√2 μ −1 (kN•m)	30.7	32	30.6	31.1	0.78	0.02
2/3Mmax (kN•m)	28.3	30.9	33.7	31	2.7	0.08
		一定変形時モ	ーメント(kN・m))		
真 1/300rad	13.2	12.8	12.1	12.7	0.56	0.04
真 1/200rad	17.4	17	16.2	16.9	0.61	
真 1/150rad	20.9	20.6	19.7	20.4	0.62	0.0

表 4.4.2-2 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(0.8Pmax まで)

]	標準偏差	平均值	SP24H110-3	SP24H110-2	SP24H110-1	項目
]	2.32	17.62	20.03	17.41	15.41	$\gamma 0 v (\times 10^{-})$
1000	面材幅	5.89	135.78	132.57	142.57	132.19	$\gamma 0u(\times 10^{-})$
1000	面材長さ	0.29	4.26	4.55	4.25	3.98	$\gamma B(\times 10^{-})$
24	面材厚さ	2.03	13.36	15.48	13.16	11.43	$\Gamma v (\times 10^{-})$
0.4	せん断剛性GB	5.89	131.52	128.02	138.32	128.21	$\Gamma u (\times 10^{-})$

表 4.4.2-3 面材接合具 1 本あたりのせん断性能(0.8Pmax まで)

項目	SP24H110-1	SP24H110-2	SP24H110-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	7.7	8.2	8.8	8.2	0.55	0.968	$\Delta P v 0$	7.9
$\delta v(cm)$	0.35	0.40	0.47	0.41	0.06	0.930	δ v0	0.38
δu(cm)	3.93	4.20	3.89	4.01	0.17	0.980	δ u0	3.93
							ΔΡ	7 9
			Znxv		0.0495		va(kN)	1.5
A Pva及7ドk l	$t = 1 0 \geq 1$	て質出	Ixy		1.50		k	20 79
	1a u 1.000 0	< уг ш					$(1 \cdot N / n \cdot m)$	20.10

Δ P va及び k は α =1.00 として算出 Ixy

3.89	4.01	0.17	0.980	δ u0	
				ΔΡ	
nxv		0.0495		va(kN)	
v		1 50		k	
.y		1.00		(kN/cm)	

試験方法	タイロッド式、3回正負						
試験体記号	SP24H110-1	SP24H110-2	SP24H110-3	平均值	標準偏差	変動係数	
最大モーメント	40.1	42.1	11.9	42.4	2 41		
Mmax (kN·m)	40.1	42.1	44.9	42.4	2.41		
最大モーメント時変形角	66.67	66.67	66.67	66.67	0		
γ 0max (10 'rad)							
降伏モーメント Mv (kN・m)	25.6	26.3	25.8	25.9	0.36	0.014	
降伏変形角 v 0v (10 ⁻³ rad)	9.83	10.36	10.79	10.33	0.48		
終局モーメント Mu (kN・m)	35.6	37.1	38.5	37.1	1.45		
終局変形角 γ 0u (10 ⁻³ rad)	66.67	66.67	66.67	66.67	0		
降伏点変形角 γ 0v (10 ⁻³ rad)	13.66	14.61	16.08	14.78	1.22		
剛性 K (MN•m/rad)	2.60	2.54	2.39	2.51	0.11		
塑性率 μ	4.88	4.56	4.15	4.53	0.37		
構造特性係数 Ds	0.34	0.35	0.37	0.35	0.02		
Mu•0.2•√2μ−1 (kN•m)	21.1	21.1	20.8	21	0.17	0.008	
2/3Mmax (kN•m)	26.7	28	29.9	28.2	1.61	0.057	
	一定変形時モーメント(kN・m)						
真 1/300rad	13.2	12.8	12.1	12.7	0.56	0.044	
真 1/200rad	17.4	17	16.2	16.9	0.61		
真 1/150rad	20.9	20.6	19.7	20.4	0.62	0.03	

表 4.4.2-4 特性値 (1/15rad まで)

表 4.4.2-5 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(1/15rad まで)

項目	SP24H110-1	SP24H110-2	SP24H110-3	平均值	標準偏差		
$\gamma 0 v (\times 10^{-})$	13.66	14.61	16.08	14.78	1.22		
$\gamma 0u (\times 10^{-1})$	66.67	66.67	66.67	66.67	0.00	面材幅	1000
$\gamma B(\times 10^{-})$	3.71	3.86	4.01	3.86	0.15	面材長さ	1000
$\Gamma v (\times 10^{-})$	9.95	10.75	12.07	10.92	1.07	面材厚さ	24
Γu(×10 ⁻	62.96	62.81	62.66	62.81	0.15	せん断剛性GB	0.4

表 4.4.2-6 面材接合具 1 本あたりのせん断性能 (1/15rad まで)

I	項目	SP24H110-1	SP24H110-2	SP24H110-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
I	$\Delta P v (kN)$	7.2	7.5	7.8	7.5	0.30	0.981	$\Delta P v 0$	7.4
I	$\delta v (cm)$	0.30	0.33	0.37	0.33	0.04	0.950	δ v0	0.32
I	δu(cm)	1.90	1.93	1.92	1.92	0.02	0.996	δ u0	1.91
								$\begin{array}{c} \Delta \ \mathrm{P} \\ \mathrm{va}\left(\mathrm{kN} ight) \end{array}$	7.4
	Δ P va及び k i	はα=1.00とし	て算出	Zpxy Ixy		0.0495		k (kN/cm)	23.13







写真 4.4.2-2 1 体目 試験後



写真 4.4.2-3 1体目 合板端部の割れ



写真 4.4.2-4 1体目 柱脚部土台のめり込み



写真 4.4.2-5 1体目 合板端部の割れ



写真 4.4.2-6 合板の割れ、浮き上がり



写真 4.4.2-7 2体目 合板端部の割れ、浮き 上がり



写真 4.4.2-8 2体目解体後 合板端部の割 れ



写真 4.4.2-9 2体目解体後 ビスの変形、 合板の割れ



写真 4.4.2-10 2 体目解体後 ビスの変 形、折損

4.4.3. C36H110

荷重変位曲線を図 4.4.3-1 に、包絡線とバイリニアを図 4.4.3-2 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定結果を表 4.4.3-1~4.4.3-3 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定

(1/15rad まで)を表 4.4.3·4~4.4.3·6 に破壊性状を写真 4.4.3·1~10 に示す。

CLT 端部の割れ及びビス頭のめり込み(写真 4.4.3-3,4,10)、横架材の割れ(写真 4.4.3-6~ 8)、CLT の浮き上がり(写真 4.4.3-2,5,6)ビスの折損(写真 4.4.3-7,8)が見られた。





図 4.4.3-1 荷重変位曲線

図 4.4.3-2 包絡線(軸組フレーム除去)とバイ リニア

試験方法	タイロッド式、3回正負							
試験体記号	C36H110-1	C36H110-2	C36H110-3	平均值	標準偏差	変動係数		
最大モーメント Mmax (kN・m)	46.7	43.2	44.8	44.9	1.75			
最大モーメント時変形角 γ0max (10 ⁻³ rad)	77.78	94.78	80.67	84.41	9.1			
降伏モーメント My (kN・m)	26.5	25.2	28.6	26.8	1.72	0.064		
降伏変形角 γ0y (10 ⁻³ rad)	10.73	11.05	9.46	10.41	0.84			
終局モーメント Mu (kN・m)	39.7	37.4	41.5	39.5	2.06			
終局変形角 γ0u (10 ⁻³ rad)	82.93	113.84	131.84	109.54	24.74			
降伏点変形角 γ 0v (10 ⁻³ rad)	16.06	16.39	13.70	15.38	1.47			
剛性 K (MN·m/rad)	2.47	2.28	3.02	2.59	0.38			
塑性率 μ	5.16	6.95	9.62	7.24	2.24			
構造特性係数 Ds	0.33	0.28	0.23	0.28	0.05			
Mu•0.2•√2μ−1 (kN•m)	24.2	26.9	35.4	28.8	5.84	0.203		
2/3Mmax (kN•m)	31.1	28.8	29.8	29.9	1.15	0.038		
		一定変形時モ	ーメント(kN・m)					
真 1/300rad	12.2	11.1	14.2	12.5	1.57	0.126		
真 1/200rad	16.7	15.7	19.3	17.2	1.86			
真 1/150rad	20.5	19.5	23.5	21.2	2.08	0.098		

表 4.4.3-1 特性値 (0.8Pmax まで)

表 4.4.3-2 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(0.8Pmax まで)

]	標準偏差	平均值	C36H110-3	C36H110-2	C36H110-1	項目
]	1.47	15.38	13.70	16.39	16.06	$\gamma 0 v (\times 10^{-})$
1000	面材幅	24.74	109.54	131.84	113.84	82.93	$\gamma 0u(\times 10^{-})$
1000	面材長さ	0.12	2.20	2.31	2.08	2.21	$\gamma B(\times 10^{-1})$
36	面材厚さ	1.57	13.18	11.39	14.31	13.85	$\Gamma v (\times 10^{-})$
0.5	せん断剛性GB	24.70	107.34	129.53	111.76	80.72	$\Gamma u (\times 10^{-}$

表 4.4.3-3 面材接合具 1 本あたりのせん断性能 (0.8Pmax まで)

項目	C36H110-1	C36H110-2	C36H110-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	8.0	7.6	8.4	8.0	0.40	0.976	$\Delta P v 0$	7.8
δv(cm)	0.42	0.43	0.35	0.40	0.04	0.949	δ v0	0.38
δu(cm)	2.45	3.36	3.98	3.26	0.77	0.889	δ u0	2.90
	Δ P va(kN)	7.8						
			ZDXV		0.0495			

 $\Delta P va及び k は \alpha = 1.00 として算出$

0.00	0.20	0.11	0
ЭХУ		0.0495	
у		1.50	

δ v0	0.38
δ u0	2.90
ΔP va(kN)	7.8
k (kN/cm)	20. 53

試験方法	タイロッド式、3回正負							
試験体記号	C36H110-1	C36H110-2	C36H110-3	平均值	標準偏差	変動係数		
最大モーメント	44 G	20.7	4.4	49.4	2.95			
Mmax (kN·m)	44.0	38.7	44	42.4	3.20			
最大モーメント時変形角	66 67	66 67	66 67	66 67	0			
$\gamma 0 \max (10^{-3} rad)$	00.07	00.07	00.07	00.07	0			
降伏モーメント	26.2	94.4	20 /	26.4	9	0.076		
My (kN•m)	20.3	24.4	20.4	20.4	2	0.070		
降伏変形角	10.47	0.03	9.26	0.80	0.61			
$\gamma 0y (10^{-3} rad)$	10.47	9.93	5.20	5.85	0.01			
終局モーメント	37.8	33.7	38.0	36.8	2 74			
Mu (kN•m)	51.0	55.1	30.5	50.0	2.14			
終局変形角	66 67	66.67	66 67	66.67	0			
$\gamma 0u (10^{-3} rad)$	00:01		00:01	00.01				
降伏点変形角	15.06	13 72	12 70	13.83	1 18			
$\gamma 0v (10^{-3} rad)$	15.06	10.12	12.10	10.00	1.10			
剛性	2 51	2.46	3.07	2.68	0.34			
K (MN•m/rad)	2.01	2.10	0.01	2.00	0.01			
塑性率	4 43	4.86	5.25	4 85	0.41			
μ	1.10	1.00	0.20	1.00	0.11			
構造特性係数	0.36	0.34	0.32	0.34	0.02			
Ds	0.000	0101	0.01	0101	0101			
Mu•0.2•√2μ−1	21.2	19.9	24	21.7	2 1	0.097		
(kN•m)	51.5	10.0	<i>u</i> 1		2.1	0.001		
2/3Mmax	29.7	25.8	29.3	28.3	2.15	0.076		
(kN•m)	20.1	20.0	20.0	20.0	2.10	0.010		
		一定変形時モ	ーメント(kN・m))				
真 1/300rad	12.2	11.1	14.2	12.5	1.57	0.126		
真 1/200rad	16.7	15.7	19.3	17.2	1.86			
真 1/150rad	20.5	19.5	23.5	21.2	2.08	0.098		

表 4.4.3-4 特性値 (1/15rad まで)

表 4.4.3-5 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(1/15rad まで)

項目	C36H110-1	C36H110-2	C36H110-3	平均值	標準偏差		
$\gamma 0 v (\times 10^{-})$	15.06	13.72	12.70	13.83	1.18		
$\gamma 0u(\times 10^{-})$	66.67	66.67	66.67	66.67	0.00	面材幅	1000
$\gamma B(\times 10^{-}$	2.10	1.87	2.16	2.04	0.15	面材長さ	1000
$\Gamma v (\times 10^{-})$	12.96	11.85	10.54	11.78	1.21	面材厚さ	36
Γu(×10 ⁻	64.57	64.80	64.51	64.63	0.15	せん断剛性GB	0.5

項目	C36H110-1	C36H110-2	C36H110-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	7.6	6.8	7.9	7.4	0.57	0.964	$\Delta P v 0$	7.1
δv(cm)	0.39	0.36	0.32	0.36	0.04	0.954	δ v0	0.34
δu(cm)	1.94	1.97	1.96	1.96	0.02	0.996	δ u0	1.95
	$\frac{\Delta}{va} P}{va(kN)}$	7.1						
			Zpxy		0.0495		1r	

表 4.4.3-6 面材接合具 1 本あたりのせん断性能 (1/15rad まで)

Δ P va及び k は α =1.00として算出



54	δ v0	0.34
96	δ u0	1.95
	ΔP va(kN)	7.1
	k (kN/cm)	20.88



写真 4.4.3-1 1体目 試験後



写真 4.4.3-2 1体目 CLT の浮き上がり



写真 4.4.3-3 1体目 CLT 端部の割れ ビス頭のめり込み



写真 4.4.3-4 1体目 CLT 端部の割れ ビス頭のめり込み



寫眞 4.4.3-5 1体目 CLTの浮き上がり



写真 4.4.3-6 1体目 CLT の浮き上がり、 横架材の割れ



写真 4.4.3-7 1体目解体後 ビスの折損、横 架材の割れ等



写真 4.4.3-9 2 体目試験後



写真 4.4.3-8 1 体目解体後 ビスの折損、 木材の支圧、割れ



写真 4.4.3-10 2 体目 CLT 端部の割れ、 ビスの変形

4.4.4. C60H140

荷重変位曲線を図 4.4.4-1 に、包絡線とバイリニアを図 4.4.4-2 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定結果を表 4.4.4-1~4.4.4-3 に、面材接合具 1 本あたりの特性値の算定

(1/15rad まで)を表 4.4.4-4~4.4.4-6に破壊性状を写真 4.4.4-1~10 に示す。

CLT 端部の割れ及びビス頭のめり込み(写真 4.4.4-3,4,5,9,10)、CLT の浮き上がり(写真 4.4.3-6,10)、ビスの折損(写真 4.4.3-8)が見られた





図 4.4.4-1 荷重変位曲線

図 4.4.4-2 包絡線(軸組フレーム除去)とバイ リニア

試験方法	タイロッド式、3回正負								
試験体記号	C60H140-1	C60H140-2	C60H140-3	平均值	標準偏差	変動係数			
最大モーメント	51.1	52	55.5	52.9	2.32				
Mmax (kN・m)									
最大モーメント時変形角 $\gamma 0 \max (10^{-3} rad)$	97.74	106.06	110.47	104.76	6.46				
降伏モーメント	32.1	31.1	33.2	32.1	1.05	0.033			
My (kN·m)	0511	0111	0011	0111	1100	0.000			
降伏変形角 24 0v (10 ⁻³ rad)	14.65	13.01	14.78	14.15	0.99				
<u>メ 69 (10 1au)</u> 終局モーメント									
Mu (kN·m)	45.8	46.7	47.9	46.8	1.05				
終局変形角	163.41	153.32	162.15	159.63	5.5				
<u>y 0u (10 rad)</u> 降伏点変形角 au 0u (10 ⁻³ rad)	20.93	19.50	21.33	20.59	0.96				
剛性 K (MN·m/rad)	2.19	2.39	2.25	2.28	0.1				
塑性率 μ	7.81	7.86	7.60	7.76	0.14				
構造特性係数 Ds	0.26	0.26	0.27	0.26	0.01				
Mu•0.2•√2μ−1 (kN•m)	35	35.8	36.1	35.6	0.57	0.016			
2/3Mmax (kN•m)	34.1	34.7	37	35.3	1.53	0.043			
	一定変形時モーメント(kN・m)								
真 1/300rad	11.4	12.8	11.2	11.8	0.87	0.074			
真 1/200rad	15.7	17.1	16	16.3	0.74				
真 1/150rad	19.9	21.2	20.7	20.6	0.66	0.032			

表 4.4.4-1 特性値 (0.8Pmax まで)

表 4.4.4-2 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(0.8Pmax まで)

]	標準偏差	平均值	C60H140-3	C60H140-2	C60H140-1	項目
]	0.96	20.59	21.33	19.50	20.93	$\gamma 0 v (\times 10^{-})$
1000	面材幅	5.50	159.63	162.15	153.32	163.41	$\gamma 0u (\times 10^{-})$
1000	面材長さ	0.04	1.56	1.6	1.56	1.53	$\gamma B(\times 10^{-1})$
60	面材厚さ	0.95	19.02	19.73	17.94	19.40	$\Gamma v (\times 10^{-})$
0.5	せん断剛性GB	5.50	158.06	160.55	151.76	161.88	$\Gamma_{11}(\times 10^{-1})$

表 4.4.4-3 面材接合具 1 本あたりのせん断性能(0.8Pmax まで)

項目	C60H140-1	C60H140-2	C60H140-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	9.3	9.4	9.7	9.5	0.21	0.990	$\Delta P v 0$	9.4
δv(cm)	0.59	0.54	0.60	0.58	0.03	0.974	δ v0	0.56
δu(cm)	4.92	4.57	4.88	4.79	0.19	0.981	δ u0	4.70
							ΔP	9.4
				-			va(kN)	

Δ P va及び k は α =1.00として算出

Zpxy	0.0495
Ixy	1.50

~		
4	δ v0	0.56
1	δ u0	4.70
	ΔP va(kN)	9.4
	k (kN/cm)	16.79

試験方法	タイロッド式、3回正負								
試験体記号	C60H140-1	C60H140-2	C60H140-3	平均值	標準偏差	変動係数			
最大モーメント	45.5	16.9	16.0	16 A	0.79				
Mmax (kN·m)	40.0	40.0	40.9	40.4	0.78				
最大モーメント時変形角	66.67	66 67	66 67	66 67	0				
$\gamma 0 max (10^{-3} rad)$	00.01	00.01	00.01	00.01	0				
降伏モーメント	20.5	20.5	30.8	20.0	0.75	0.025			
My (kN·m)	25.5	25.5	50.8	23.3	0.15	0.025			
降伏変形角	11 73	11 54	12.06	11 78	0.26				
$\gamma 0y (10^{-3} rad)$	11.15	11.04	12.00	11.10	0.20				
終局モーメント	41.1	41.3	49	41.5	0.47				
Mu (kN•m)	41.1	41.5	42	41.5	0.47				
終局変形角	66 67	66 67	66 67	66 67	0				
γ 0u (10 ⁻³ rad)	00.07	00.07	00.07	00.07	0				
降伏点変形角	16.37	16.18	16.45	16.33	0.14				
$\gamma 0v (10^{-3} rad)$	10.57	10.10	10.45	10.55	0.14				
剛性	2.51	2 56	2 55	2 54	0.03				
K (MN·m/rad)	2.01	2.00	2.00	2.01	0.05				
塑性率	4.07	4.12	4.05	4.08	0.04				
μ	1.01	4.12	4.00	4.00	0.04				
構造特性係数	0.37	0.37	0.38	0.37	0.01				
Ds	0.01	0.01	0.00	0.01	0.01				
Mu•0.2•√2 μ −1	22	<u> </u>	22.4	22.2	0.2	0.009			
(kN·m)	22	22.2	22.1	22.2	0.2	0.005			
2/3Mmax	30.3	31.2	31.3	30.9	0.55	0.018			
(kN·m)	50.5	51.2	51.5	50.5	0.00	0.010			
		一定変形時モ	ーメント(kN・m))					
真 1/300rad	11.4	12.8	11.2	11.8	0.87	0.074			
真 1/200rad	15.7	17.1	16	16.3	0.74				
真 1/150rad	19.9	21.2	20.7	20.6	0.66	0.032			

表 4.4.4-4 特性値(1/15rad まで)

表 4.4.4-5 面材接合具のせん断だけによる降伏点変形角及び終局変形角(1/15rad まで)

項目	C60H140-1	C60H140-2	C60H140-3	平均值	標準偏差		
$\gamma 0 v (\times 10^{-})$	16.37	16.18	16.45	16.33	0.14		
$\gamma 0u(\times 10^{-})$	66.67	66.67	66.67	66.67	0.00	面材幅	1000
$\gamma B(\times 10^{-}$	1.37	1.38	1.4	1.38	0.02	面材長さ	1000
$\Gamma v (\times 10^{-})$	15.00	14.80	15.05	14.95	0.13	面材厚さ	60
Γu(×10 ⁻	65.30	65.29	65.27	65.29	0.02	せん断剛性GB	0.5

項目	C60H140-1	C60H140-2	C60H140-3	平均值	標準偏差	ばらつき係数	項目	50%下限值
$\Delta P v (kN)$	8.3	8.3	8.5	8.4	0.12	0.994	$\Delta P v 0$	8.3
δv(cm)	0.45	0.45	0.46	0.45	0.01	0.994	δ v0	0.45
δu(cm)	1.96	1.99	1.99	1.98	0.02	0.996	δ u0	1.97
			Zpxy		0.0495]	ΔP va(kN)	8.3
Δ P va及び k は α =1.00として算出					1.50		k (kN/cm)	18.44

表 4.4.4-6 面材接合具 1 本あたりのせん断性能 (1/15rad まで)

写真 4.4.4-1 1 体目



写真 4.4.4-2 1 体目



試験前

写真 4.4.4-3 1体目 CLT 端部の割れ、ビ ス頭のめり込み



写真 4.4.4-4 1体目 CLT 端部の割れ、ビ ス頭のめり込み



写真 4.4.4-5 頭のめり込み



1体目 CLT 端部の割れ、ビス 写真 4.4.4-6 1体目 ClT の割れ、浮き上 がり





写真 4.4.4-7 1体目解体後

写真 4.4.4-8 1体目解体後 ビスの折損



写真 4.4.4-9 2体目 CLT の割れ、ビス の引き抜け



写真 4.4.4-10 2 体目 CLT の割れ、ビス の引き抜け、CLT の浮き上がり

4.5. 考察

得られた特性値を纏めると表 4.5-1 のとおりとなる。合板の樹種の違いについては、スギよ り比重の高いヒノキ合板の方の剛性が高くなる結果となった。また、くぎをビスに代えるこ とで ΔPv の大幅な向上が見られた。接合具が同じ場合、24 mm合板と 36 mm CLT ではほぼ性能 に違いはない。全ねじビスより半ねじビスの方の剛性が高い結果となった。半ねじビスを締 結する際に合板と木材を引き寄せる機能があるため剛性が向上するものと思われる。

No.	試験体記号	$\Delta Pv(kN)$		$\delta vO(mm)$		δu0(mm)		神社女	剛性 (kN/mm)
		平均値	50%下 限値	平均値	50%下 限値	平均値	50%下 限値	ΞIT+-	平均値
1	SP24 CN75	2.47	2.42	1.5	1.4	26.8	22.7	16.21	1.73
2	HP24 CN75	2.57	2.44	1.1	1.0	20.9	18.9	18.90	2.44
3	SP24H110	8.20	7.90	4.1	3.8	40.1	39.3	10.34	2.08
4	C36CN90	2.47	2.43	1.5	1.4	26.8	22.7	16.21	1.73
5	C36 H110	8.00	7.80	4.0	3.8	32.6	29.0	7.63	2.05
6	C60F140	10.00	9.90	10.7	10.0	47.4	47.3	4.73	0.99
7	C60H140	9.50	9.40	5.8	5.6	47.9	47.0	8.39	1.68

表 4.5-1 特性値のまとめ(0.8Pmax まで)

5. 大壁耐力壁の面内せん断試験

5.1. 試験の目的

4章で実施したビス1本たりのせん断性能データを用いて耐力壁を設計し、計算結果と照 合し、設計法が妥当であることを検証する。

目標性能は壁倍率換算で15倍程度を目標とする。

5.2. 試験の内容

5.2.1. ビスの仕様

耐力壁に使用するフルスレッドビスは4章図 4.2.1-2 に示す^クサロビュラ穴付きタッピンねじ HTS9・F(半ねじビス)のうち L=140mm を使用した。

5.2.2. 試験の種類

試験の種類は表 5.2.2-1 のとおり 1 仕様 3 体の試験とする。試験体図は図 5.2.2-4 に示す。 試験体の設計は 4 章で得られたビス 1 本あたりのデータからグレー本⁷⁾の詳細計算法によって算出している。

No.	1
試験体記号	C60-140
鉛直方向標点距離H(mm)	3000
水平方向標点距離V(mm)	910
柱材	スギ製材E70/SD15/120角
添え柱材	スギ製材E70/SD15/120角
横架材	スギ製材E70/SD20/幅120×せい240
土台材	スギ製材E70/SD15/120角
CLTの種類	スギCLT/Mx60/A種構成/3層3プライ
CLTのサイズ	厚60×910×3000
CLTの鉛直方向の向き	強軸方向
フルスレッドビスの種類	^クサロビュラ穴付きタッビンねじHTS9・F L110(半ねじ)
ビス打ち込み本数(本)	62本(@125mm)
備考	間柱はつけていない
試験体数(体)	3

表 5.2.2-1 試験の種類





図 5.2.2-1 C60-140 試験体図

5.2.3. 密度と含水率

柱材:密度 0.37~0.43 (平均 0.40) g/cm³、含水率 9.5~11.5(平均 10.3)% 梁材:密度 0.35~0.38 (平均 0.36) g/cm³、含水率 9.0~12.0(平均 10.5)% 土台:密度 0.36~0.43 (平均 0.39) g/cm³、含水率 9.5~11.5(平均 10.3)% CLT:密度 0.40~0.41 (平均 0.40) g/cm³、含水率 12.0~12.5(平均 12.2)%

5.2.4. 試験部材加工図

試験部材加工図を図 5.2.3-1~図 5.2.3-4 に示す。



86

5.2.5. 接合金物図

耐力壁の柱頭柱脚接合に使った金物図を図 5.2.4-1~図 5.2.4-5 に示す。



図 5.2.4-3 ドリフトピン Φ12 L=115

5.3. 試験方法

試験方法は図 4.3-1~図 4.3-3 のとおり、タイロッド式とした。

グレー本⁷⁾の「4.3.4 試験方法」におけるタイロッド方式に則って実験を行い、正負交番繰 り返し加力を各変形角で3回行った後、1/30radで1回繰り返すものとした。

変位計は、標準的なものの他、CLT と柱の変位、CLT 脚部と架台の変位を測定した。



図 4.3-1 試験方法図

5.4. 試験結果

荷重変位曲線を図 5.4-1 に、破壊性状を写真 5.4-1~写真 5.4-7 に示す。終局時に端部ビス の引き抜け、1、2 体目にビスによる土台の割れが観察されたが、ビス頭のパンチングアウト は生じなかった。また、1、2 体目は鉛直方向一列の幅はぎとビス配置が非常に近い位置であ ったが、脆性的な破壊は生じなかった(写真 5.4-7)

壁倍率評価は表 3.3-1 のとおり 19.5 倍となった。低減係数 0.85 と仮定すると 16.57 倍となる。

	14). 4-	1 30	70171210日計1	Ц		
項目	試験7 (k	岢重 (平 N∕0.91	² 均値) m)	ばらつき係数	50%下限值 (kN/0.91m)		
Ру			40.2	0.977		39.3	
Pu•0.2•√2 μ −1			37.6	0.981	36		
2/3Pmax		42.8		0.980		41.9	
P150			35.6	0.980		34.9	
	K=	0.471		P0		倍率	
	前三 一	0.01		34.9		195	

表 5.4-1 50%下限值評価



図 5.4-11体目の荷重変位曲線とバイリニア



図 5.4-33体目の荷重変位曲線とバイリニア

図 5.4-22体目の荷重変位曲線とバイリニア



写真 5.4-1 試験前 ビスの打ち込み



写真 5.4-2 試験前



写真 5.4-4 試験後 加力側柱脚部



写真 5.4-6 非加力側柱頭部



写真 5.4-8 幅はぎとビスが近い位置関係に あったが、脆性的な破壊は生じず。



写真 5.4-3 試験後



写真 5.4-5 試験後 非加力側柱脚部



写真 5.4-7 梁 ビスの引き抜け、めり込み



写真 5.4-9 CLT の浮き上がり

5.5. 試験結果と計算結果の比較

試験結果と詳細計算法の比較を表 5.5-1 に示す。

詳細計算法は、接合具の要素試験を 0.8Pmax に落ちるまでと 1/15rad になるまで(図 5.5-1)を評価の範囲とした 2 通りの方法によって算出した。

結果として詳細計算法の剛性と Py が低めになった。くぎ接合は、降伏後の二次勾配が小さ く、バイリニアに近い性状を示すのに対し、ビスは降伏後も荷重が大きくなることから、耐 力壁の降伏耐力の算出は、ビス1本あたりの降伏耐力 ΔPy で算出することとした。結果は表 5.5-2 のとおり、Py はよく一致する結果となった。

表 5.5-1 試験結果と詳細計算法の比較

特性値	実験値	詳細計算法 (0.8Pmax)	詳細計算法 (1/15radまで)	
P _u (kN)	59.8	64.85	54.01	
P ₁₅₀ (kN)	34.9	25.92	28.06	
P _y (kN)	39.3	61.16	54.01	
$0.2\sqrt{(2 \mu - 1)*P_u(kN)}$	36.9	47.90	29.63	
倍率	19.6	14.5	15.7	

表 5.5-2 試験結果と詳細計算法の比較 (Py を Δ Py で算出)

ţ		5	
枯州店	中睦뗘	詳細計算法	詳細計算法
村庄恒	夫釈但	(0.8Pmax)	(1/15radまで)
P _u (kN)	59.8	64.85	54.01
P ₁₅₀ (kN)	34.9	25.92	28.06
P _y (kN)	39.3	41.60	38.87
$0.2\sqrt{(2 \mu - 1)*P_u(kN)}$	36.9	47.90	29.63
倍率	19.6	14.5	15.7





接合具1本あたりの特性値について、グレー本どおり荷重低下するまで評価した場合と、 1/15rad で打ち切った場合の特性値を比較したものを表 5.4-2 に示す。

■グレー本評価方法どおり(0.8Pmaxに落ちるまで)の場合

No	試験休記号	ΔF	ΔPv(kN)		$\delta vO(mm)$		δu0(mm)		剛性(kN/mm)	ΔPy(kN)	
NO.	叫吠仲心与	平均值	50%下限值	平均値	50%下限值	平均值	50%下限值	坐口平	平均値	平均值	50%下限值
1	SP24 CN75	2.47	2.43	1.5	1.4	26.8	22.7	17.87	1.73	1.47	1.39
2	HP24 CN75	2.57	2.44	1.1	1.0	20.9	18.9	18.90	2.44	1.59	1.52
3	SP24H110	8.20	7.90	4.1	3.8	40.1	39.3	10.34	2.08	5.50	5.43
4	C36CN90	2.47	2.43	1.5	1.4	26.8	22.7	16.21	1.73	1.47	1.39
5	C36 H110	8.00	7.80	4.0	3.8	32.6	29.0	7.63	2.05	5.41	5.25
6	C60F140	10.00	9.90	10.7	10.0	47.4	47.3	4.73	0.99	4.84	4.78
7	C60H140	9.50	9.40	5.8	5.6	47.9	47.0	8.39	1.68	6.49	6.39

表 5.4-2 各試験体の接合具 1本あたり特性値(上表は再掲)

■1/15rad で打ち切った場合

No	試験体記号	د د لا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا ا		δ	$\delta vO(mm)$		uO(mm)	塑性率	剛性(kN/mm)	∆ Py(kN)	
INU.		平均値	50%下限值	平均値	50%下限值	平均値	50%下限值	포더뚜	平均値	平均值	50%下限值
1	SP24 CN75	2.47	2.42	1.5	1.4	19.6	19.3	13.79	1.73	1.47	1.39
2	HP24 CN75	2.58	2.45	1.1	1.0	19.0	18.5	18.50	2.45	1.59	1.52
3	SP24H110	7.50	7.40	3.3	3.2	19.2	19.1	5.97	2.31	5.23	5.20
4	C36CN90	3.19	3.10	2.4	2.2	19.7	19.7	8.95	1.41	2.04	1.98
5	C36 H110	7.40	7.10	3.6	3.4	19.6	19.5	5.74	2.09	5.33	5.13
6	C60F140	6.70	6.60	5.7	5.4	19.8	19.8	3.67	1.22	4.32	4.17
7	C60H140	8.40	8.30	4.5	4.5	19.8	19.7	4.38	1.84	6.05	5.97

5.6. CLT 面材の配置ルールについて

面材くぎの配置ルールについては、中大規模グレー本で図 5.6-1 のとおりとなっている。 EC5 では φ6mm 未満のビスはくぎに準じた配列ルール(ピッチ等の最小寸法)、φ6mm 以上の ビスはボルトに準じた配列ルールとしているため、面材接合具の配置ルールは、3.3.2 項で述 べた EC5³)及び ETA (RothoBlass 社のビスの評価)⁴)に準拠して、φ6mm 未満なら中大規 模グレー本⁸に準拠し、φ6mm 以上のビスは図 5.6-2 の EC5 のビス配列を参考にしてはどう か。



図 5.6-1 面材のくぎ配置ルール(中大規模グレー本より抜粋)

提案の配置ルールは図 5.6-2 のとおりとした上で、実験に基づく場合はこの限りではないとしてはどうか。

なお、CLT と軸組の両方にビスが打たれるので、ビス列間隔は ETA の 2.5 d ではなく、 EC5 の 4d 以上を適用する。

→面材のへりあきが厳しすぎるので、せめて 5d 以上にできないか?

呼び径 6mm 未満のビスやくぎは、中大規模グレー本のとおり。





図 5.6-2 CLT 面材の呼び径 ϕ 6mm 以上のビス配置ルールの提案

6. 真壁仕様耐力壁の試験結果と計算結果の比較

6.1. 検証の目的

前年度「CLTパネルを面材として用いた木造軸組耐力壁等の開発事業報告書」4章で実施した真壁耐力壁の面内せん断試験についてその結果と詳細計算法による計算値との比較を行うことを目的とする。

6.2. 検証の結果

試験体形状と試験結果の荷重変位曲線等の結果を図 6.2-1~図 6.2-24 に示す。荷重変位 曲線には実験値の完全弾塑性モデルと、詳細計算法によるバイリニアを記載している。



図 6.2-1 R2 年度 FS45-320 試験体図



図 6.2-3 R2 年度 FS70-320 試験体図



図 6.2-2 R2 年度 FS45-320 荷重変位曲線 と完全弾塑性モデル



図 6.2-4 R2 年度 FS70-320 荷重変位曲線 と完全弾塑性モデル





図 6.2-6 R2 年度 FW45-320 荷重変位曲線 と完全弾塑性モデル



図 6.2-8 R2 年度 FS90-110 荷重変位曲線 と完全弾塑性モデル

図 6.2-5 R2 年度 FW45-320 試験体図



図 6.2-7 R2 年度 FS90-110 試験体図





図 6.2-10 R3 年度 FS70-340-L9.1-1 荷重変 位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-11 R3 年度 FS70-340-L9.1-1,2 試験体図





図 6.2-12 R3 年度 FS70-340-L9.1-1、2 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル





図 6.2-14 R3 年度 FS70-340-H@12 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-16 R3 年度 FS45-340-L6.0 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル

図 6.2-13 R3 年度 FS70-340-H@12 試験体図



図 6.2-15 R3 年度 FS45-340-L6.0 試験体図



150 FS45-340-L9.1 130 P 110 u 90 70 50 荷重(kN) 30 10 138 -20 10 20 30 40 50 60 70 n 8 -FS70-320H-@12 -50 ◆完全弾塑性モデル -70 -90 -110 -■詳細計算法① -130 ➡ 詳細計算法② 150 真の変形角γ0(×-103rad)

図 6.2-17 R3 年度 FS45-340 試験体図



図 6.2-19 R3 年度 FS45-340-L18.2 試験体図

図 6.2-18 R3 年度 FS45-340 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-20 R3 年度 FS45-340-L18.2 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-19 R3 年度 FS45-340-H45 試験体図



図 6.2-21 R3 年度 FS90-110-L6.0 試験体図



図 6.2-20 R3 年度 FS45-340-H45 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-22 R3 年度 FS90-110-L6.0 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-23 R3 年度 FS90-110-L9.1 試験体図



図 6.2-25 R3 年度 FS90-110-L18.2 試験体図



図 6.2-24 R3 年度 FS90-110-L9.1-1~3 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル



図 6.2-26 R3 年度 FS90-110-L18.2 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル





図 6.2-27 R3 年度 FS90-110-H45 試験体図

図 6.2-28 R3 年度 FS90-110-H45 荷重変位曲線と完全弾塑性モデル

6.3. 各特性値の比較

各特性値の比較を表 6.3-1 に、斜め打ち仕様と直角打ち仕様を分けた上で終局耐力の比較を 図 6.3-1 に、降伏耐力の比較を図 6.3-2 に、1/150rad 時の耐力の比較を図 6.3-3 に、0.2√(2µ -1) ×Pu の比較を図 6.3-4 に示す。

- ・②と⑥は、0.2×√(2µ-1)×Puの計算値が高いが、終局耐力は一致しているので、 想定より脆性的に壊れてしまったことが原因と思われる。
- ・直角打ち仕様 2P タイプ ⑬の終局耐力及び 0.2×√ (2µ-1) ×Pu の計算値は高すぎる結果となった。
- ・直角打ち仕様の剛性が安全側過ぎる結果となった。

	終局耐力Pu(kN)			降伏耐力Py(kN)			1/150rad時の耐力(kN)			0.2×√ (2 µ-1)×Pu		
	完全弾塑性 モデル	詳細計算法	計算/ 実験	完全弾塑性 モデル	詳細計算法	計算/ 実験	完全弾塑性 モデル	詳細計算法	計算/ 実験	完全弾塑性 モデル	詳細計算法	計算/ 実験
①FS45-320	73.2	63.9	0.9	56.3	51.4	0.9	43.6	46.3	1.1	39.8	27.6	0.7
@FS70-320	75.0	87.0	1.2	60.6	55.7	0.9	29.2	31.9	1.1	19.1	56.3	2.9
③FW70-320	95.5	77.4	0.8	78.4	74.0	0.9	55.8	55.1	1.0	30.3	23.9	0.8
@FS90-110	86.2	97.8	1.1	47.3	59.3	1.3	38.6	26.4	0.7	44.0	55.0	1.2
⑤FS70-320-1	105.6	92.1	0.9	80.5	54.8	0.7	56.4	32.0	0.6	65.2	60.3	0.9
⑤FS70-320-2	102.7	92.1	0.9	83.0	54.8	0.7	41.6	32.0	0.8	55.5	60.3	1.1
6FS70-320-H@120	93.5	84.3	0.9	91.0	46.3	0.5	26.0	27.6	1.1	28.2	55.7	2.0
⑦FS45-340-L6	55.8	28.9	0.5	46.7	29.1	0.6	27.1	17.6	0.6	23.4	13.5	0.6
®FS45-340	75.8	64.9	0.9	66.2	50.6	0.8	51.1	47.3	0.9	26.3	29.0	1.1
@FS45-340-L18.2	178.6	159.2	0.9	115.9	107.7	0.9	150.0	182.5	1.2	59.8	63.6	1.1
(10)FS45-340-H45	91.3	57.4	0.6	91.1	48.8	0.5	67.8	46.0	0.7	26.1	25.8	1.0
<pre>①FS90-110-L6</pre>	39.6	30.2	0.8	26.1	27.4	1.0	17.5	7.6	0.4	18.8	12.9	0.7
@FS90-110-1	76.6	95.1	1.2	44.2	51.0	1.2	35.8	22.5	0.6	38.5	53.3	1.4
@FS90-110-2	78.3	95.1	1.2	46.2	51.0	1.1	36.9	22.5	0.6	39.9	53.3	1.3
@FS90-110-3	79.4	95.1	1.2	45.3	51.0	1.1	37.1	22.5	0.6	40.2	53.3	1.3
③FS90-110-L18.2	175.1	284.4	1.6	100.1	112.6	1.1	97.8	95.6	1.0	101.0	207.8	2.1
<pre>@FS90-110-H4.5</pre>	75.3	77.4	1.0	42.5	48.6	1.1	33.4	21.6	0.6	38.2	43.5	1.1

表 6.3-1 各特性値の比較

赤:計算結果が危険側

青:計算結果が安全側だが大きく外れている。



図 6.3-1 斜め打ち仕様終局耐力



図 6.3-3 斜め打ち仕様降伏耐力





図 6.3-4 直角打ち仕様降伏耐力



図 6.3-5 斜め打ち仕様 1/150rad 時の耐力



図 6.3-7 斜め打ち仕様 0.2√ (2µ-1) × Pu



図 6.3-6 直角打ち仕様 1/150rad 時の耐力



図 6.3-8 直角打ち仕様 0.2√ (2µ-1) × Pu

(2)考察

直角打ち仕様が危険側になる理由としては、真壁耐力壁は、面材が回転するというよ りも壁端部が浮き上がる挙動を示しているため、梁-CLT間のビス接合はせん断方向に 効かず、主たる役割がビスの引き抜き方向になっているためと考えられる(写真 6.3-1)。したがって、梁-CLT間のビスのせん断を無視して計算している斜め打ち仕様の方 が完全弾塑性モデルの評価結果と合う結果となったと考えられる。2P 仕様の終局耐力や 降伏耐力 1/150rad 時の耐力が大きく危険側に評価されてしまっているのは梁-CLT 間に 打つビスの本数が増えていることで、その影響が高くなっているためと考えられる。

また、今回、CLTの面圧は全層で計算し ているが、弱軸層は横架材に対して効いて いない可能性があるので、強軸層のみを面 圧面積としたときの影響について確認した い。特に CLT の有効幅の 1/2 を面圧面積と しているが、実際の現象では三角形めり込 みになることを考えると 2P 仕様にとっては 過大である。

斜め打ち仕様は終局変位のばらつきが大 きいので、 $0.2\sqrt{(2\mu-1)}$ ×Pu もばらつく 可能性がある。



写真 6.3-1 2 P 仕様のロッキング挙動

7. 長ビスを用いた CLT の支圧試験

7.1. 試験の目的

木構造設計規準・同解説では、長ビスを用いた曲げ降伏型接合の設計式は EYT 式(ヨーロッパ降伏型理論式)を用いることとしている。

本試験では EYT 式の計算に必要な CLT の支圧強度を実験によって算出することを目的としている。

7.2. 試験の種類

試験の種類は表 7.2-1 のとおり 4 仕様 6 体=24 体とした。

表 7.2-1 試験体の種類

		CITの種	暂	接合	↑旦の種	鯂	積層	
通し番号	試験体記号	CLTの樹種/等 級/構成方法	軸方向	名称	山径 d(mm)	接合具 長さ l(mm)	方向 に対 する 角度	試験 体数 (体)
1	23-00	スギCLT/	22 ᆂ				0°	6
2	23-40	Mx60-5-5/A種構	习习 早田	全ねじ		200	40°	6
3	32-00	成	治軸	ビス	9	260	0°	6
4	32-40		田平江(40°	6
合計								24



平行層の数・直交層の数※

積層方向からのビスの角度

平行層2層、直交層3層 積極

積層方向に対して 0°

※平行層は加圧時に繊維に対して縦圧縮、直交層は加圧時に繊維に対してめり込みになる 方向の層とした。

図 7.2-1 試験体記号の意味

試験体の作成方法は、CLT にビスを打ち、ビスを引き抜いた後、打ち込み穴が半分になる ように CLT を切断して試験体を作成することが、最も実際にビスが使用される状況に近い方 法であるが、ビスを試験体底面と平行に正確に打つことが困難なこと、切断面を試験体底面 と平行に切断することも困難であることからこの方法は採用できなかった。

あらかじめ半円にカットしておくことも考えられるが、半円をビスの外径にするか谷径に するか判断が難しいところである。

くぎの試験においては、平らな面にそのままくぎを押し当てて試験を行うことがあるよう なので、本試験においても同じ方法で試験を行うこととした(写真 7.2-1)。

当初の予定では No.1~4までの試験体は全て異なる CLT 材で実施する予定であったが、 個体差による影響を除去するため、同一試験体の4面を使って実施した(図 7.2-2、写真 7.2-2)。40°ではなく、45°の角度としたかったが、サンプルを150 mm角としていたため、40°と した。





写真 7.2-1 試験方法

写真 7.2-2 実験の様子



Ę	ŧ 7.2-1	密度。	と含水率	葯
	試験体番	含水率	密度	
	号等	(%)	(g/cm^3)	
	1	9.3	0.42	
	2	9.6	0.42	
	3	9.9	0.42	
	4	9.0	0.42	
	5	9.3	0.42	
	6	9.9	0.42	
	平均	9.5	0.42	

図 7.2-2 同一個体試験体で試験を行う方法

7.3. 試験方法と評価方法

試験方法は ISO10984-2 %に準じて実施した。

加力は単調加力とし、ビスが CLT 材へ完全に埋没した時点で試験終了とした。 加力速度は1mm/分程度とし、変位はストロークの変位で測定した。

7.4. 試験結果

各試験体の荷重変位曲線を図 7.2-1 に示す。

図に示すとおり、試験開始直後は荷重が上がりにくく、1 mm、3 mm変位時を境に勾配が上昇 していく結果となった。

原因として、ビスのねじ先端部分から木材に接触し、徐々に面圧面積が増えていくことに 加え、ビス長さが長いため、均等に加圧することが困難であることが考えられる。

ISO10984-2 では試験体の厚みを 5d~4d の範囲としているが、本試験では 150 mm、195.81 mm (16.6d、21.7d) としている。

上記の現象があるため、どこを変位0として評価してよいか判断が難しい。本試験では加 力によってビスが木材に埋没した後、当て板が木材前面に接し、荷重が大きく上がるため、 その時点を変位9mm(外径9mm)として開始点を求めた。

特性値の評価においては上記に加え、初期の緩やかな勾配部分の面積を削除してグラフを 補正する必要がある。具体的には包絡線上の 0.4Pmax を起点として、0.3Pmax、0.2Pmax 等 の点を直線で結んで包絡線の補正を行う。 Py,Puの評価方法は、下記①②の2通りとする。

- ①試験荷重-変位の関係から5%オフセット法によって Py を求める。0.4Pmax までの接線 と包絡線で囲まれたエネルギー量が等価になるように完全弾塑性モデルへの置換を行い、Pu を算出する。Py,Pu を投影面積で除すことによって降伏点強度と支圧強度を算出 する(以下、「方法1」)。
- ②各変位の試験荷重を変位ごとのめり込み面積で除して、支圧強度-変位の関係から5%オフセット値を求める。7.2項で述べたとおり、本試験は平らな面にそのままビスを押し当てて試験を行うため(図7.2-2)、めり込み面積は変位に伴い増加し、4.5mm以降はめり込み面積一定として算出する(以下、「方法2」)。



図 7.2-1 各試験体の荷重変位曲線

斜線部分のエネルギー量が等価になるように完全 弾塑性への置換を行う。



図 7.2-2 完全弾塑性モデルの作成方法



図 7.2-2 めり込み面積の変位に伴う増加
7.4.1. 23-00

荷重が急激に上がる地点を変位 9 mmとして変位を補正した荷重変位曲線を「方法1」、荷重を変位ごとの支圧面積で除した応力度変位曲線を「方法 2」として図 7.4.1-1~図 7.4.1-12、破壊性状を写真 7.4.1-1~6 に示す。







図 7.4.1-11 23-00-6 方法 1



写真 7.4.1-1 1 体目 試験前



写真 7.4.1-3 2 体目 試験前





写真 7.4.1-2 1 体目 試験後



写真 7.4.1-4 2 体目 試験後



写真 7.4.1-5 3 体目 試験前



写真 7.4.1-7 4 体目 試験前



写真 7.4.1-9 5 体目 試験前



写真 7.4.1-11 6体目 試験前



写真 7.4.1-6 3 体目 試験後



写真 7.4.1-8 4 体目 試験後



写真 7.4.1-10 5 体目 試験後



写真 7.4.1-12 6 体目 試験後

7.4.2. 23-40

荷重が急激に上がる地点を変位 9 mmとして変位を補正した荷重変位曲線を「方法 1」、荷 重を変位ごとの支圧面積で除した応力度変位曲線を「方法 2」として図 7.4.2-1~図 7.4.2-12、破壊性状を写真 7.4.2-1~12 に示す。









試験前 写真 7.4.2-1 1体目



写真 7.4.2-3 2体目 試験前



⊠ 7.4.2-12 23-40-6 方法2



試験後 写真 7.4.2-2 1体目



写真 7.4.2-4 2体目 試験後



写真 7.4.2-5 3 体目 試験前



写真 7.4.2-7 4 体目 試験前



写真 7.4.2-9 5 体目 試験前



写真 7.4.2-11 6体目 試験前



写真 7.4.2-6 3体目 試験後



写真 7.4.2-8 4 体目 試験後



写真 7.4.2-10 5 体目 試験後



写真 7.4.2-12 6 体目 試験後

7.4.3. 32-00

荷重が急激に上がる地点を変位 9 mmとして変位を補正した荷重変位曲線を「方法 1」、荷 重を変位ごとの支圧面積で除した応力度変位曲線を「方法 2」として図 7.4.3-1~図 7.4.3-12、破壊性状を写真 7.4.3-1~12 に示す。







SZ-00-1

写真 7.4.3-1 1体目 試験前



写真 7.4.3-3 2 体目 試験前





写真 7.4.3-2 1 体目 試験後



写真 7.4.3-4 2 体目 試験後



写真 7.4.3-5 3 体目 試験前



写真 7.4.3-7 4 体目 試験前



写真 7.4.3-9 5 体目 試験前



写真 7.4.3-11 6 体目 試験前



写真 7.4.3-6 3 体目 試験後



写真 7.4.3-8 4 体目 試験後



写真 7.4.3-10 5 体目 試験後



写真 7.4.3-12 6 体目 試験後

7.4.4. 32-40

荷重が急激に上がる地点を変位 9 mmとして変位を補正した荷重変位曲線を「方法 1」、荷 重を変位ごとの支圧面積で除した応力度変位曲線を「方法 2」として図 7.4.4-1~図 7.4.4-12、破壊性状を写真 7.4.4-1~12 に示す。2 体目、4 体目については、0.2-0.4Pmax で適切に 接線が引けなかったため、調整を行った(※印のグラフ)。







写真 7.4.4-1 試験前



写真 7.4.4-2 1 体目 試験後



写真 7.4.4-4 3 体目 試験前



写真 7.4.4-6 5体目 試験前



写真 7.4.4-3 2 体目 試験後



写真 7.4.4-5 4 体目 試験後



写真 7.4.4-7 6 体目 試験後

7.4.5. 試験結果のまとめ

各試験体の荷重-変位曲線を比較したものを図 7.4.5-1 に、各試験体の降伏応力度、支圧強度(終局応力度)、支圧剛性を纏めたものを表 7.4.5-1,表 7.4.5-2 に示す。

結果から、層構成によるグラフ形状に大きな違いは見られなかった。繊維方向の面積割合 が大きい 32-00、32-40 の方が、23-00, 23-40 より各特性値が高くなることが分かった。ま た、方法1と方法2の算出結果は違いがほぼないことが分かった。

0度より40度の方の各特性値が低くなることが分かった。

繊維方向と繊維直角方向それぞれの支圧強度について、連立方程式を使って表 7.4.5-3 のと おり求めた。支圧強度の割合は学会規準では、直角方向は繊維方向の 1/2 だが、本実験結果 では 8 割程度となった。





表 7.4.5-1 方法 1 による評価

		:	密度平 降伏応力度 (N/mm ²)				支圧	強度			支圧剛性							
番	計除	休夕	ш) <u>с</u> т +(а/		P#		z (IN/IIII	.,			(終	局応力周	复(N/mr	n ²))		$(N/mm^2/mm)$		
号	山川河大	14-12	cm ³)	試験値	平均	標準偏	変動係	ばらつき	5%下	試験値	平均	標準偏	変動係	ばらつき	5%下	試験値	平均	
			0)	H- 0-22 (III	15	差	数	係数	限値	H- 0-27(11	15	差	数	係数	限値	H- 0-2/(1111	1	
		- 1	0.421	22.91						28.56						10.60		
		- 2	0.421	21.86						28.66						9.07		
1	23-00	- 3	0.421	24.55	23.26	1.20	0.051	0.880	20.46	30.61	29.67	1.99	0.067	0.843	25.02	11.86	10.93	
_		- 4	0.421	24.60			01001	0.000		33.08			01001	0.010		10.22		
		- 5	0.427	23.59						29.69						12.46		
		- 6	0.433	22.04						27.43						11.37		
		- 1	0.421	20.47						25.50						10.63		
		- 2	0.421	21.06						25.73						9.92		
2 2	23-40	- 3	0.421	19.92	20.74	0.59	0.028	0.934	19.37	24.94	26.11	0.98	0.038	0.912	23.82	10.63	10.87	
	20 10	- 4	0.421	20.39					10101	25.89		0.00	0.000	0.012		11.49	10101	
		- 5	0.427	21.02						27.38						11.97		
		- 6	0.433	21.56						27.23						10.59		
		- 1	0.421	31.57	25.48	3 10	0.122	0.716	716 18.25	36.98	31 12	12 3.24	0.104			12.89	13.00	
		- 2	0.421	25.62						32.36						13.07		
3	32-00	- 3	0.421	24.41						29.28				0.757	23 55	10.76		
Ŭ	02 00	- 4	0.421	23.04	20.10	0.10	0.122	0.110		28.04	01112			0.101	20100	14.60		
		- 5	0.427	23.89						29.17						13.35		
		- 6	0.433	24.39						30.92						13.34		
		- 1	0.421	26.05						29.74						13.99		
		- 2	0.421	24.26						26.91						11.30		
Δ	32-40	- 3	0.421	22.44	24.16	1.63	0.068	0.842	20.34	26.68	<u>-</u> 8 27 24	1 87	0.069	0.840	22.87	10.80	12 55	
-	52 40	- 4	0.421	22.08	24.16 1.63	0.000	0.042	20.04	24.24	224	1.57	.87 0.069	0.040	22.07	13.18	12.55		
		- 5	0.427	25.71							28.56	56					12.81	
		- 6	0.433	24.40						27.31						13.21		

			宓度亚		12	化内市	∓ (NI/ma	2)		支圧強度						支圧剛性	
番	計睦	休夕	ш) <u>с</u> т +(а/		P#	1/	z (IN/1111	. /			(終	局応力周) ぼ(N/mr	n ²))		(N/mn	n ² /mm)
号	山间大	14-12	2-3 (g/	⇒====================================	亚构	標準偏	変動係	ばらつき	5%下	⇒睑症	亚坮	標準偏	変動係	ばらつき	5%下	⇒睑症	亚均
			CIII)	記順火恒	十均	差	数	係数	限値	記順天恒	十均	差	数	係数	限値	副规则	十均
		- 1	0.421	22.15						28.43						10.79	
		- 2	0.421	20.69						28.43						9.49	
1	23-00	- 3	0.421	24.48	22.42	1 34	0.060	0.860	19 29	30.65	29.49	1.89	0.064	0.850	25.07	11.52	11 48
-	23 00	- 4	0.421	22.60	22.72	1.54	0.000	0.000	13.23	32.59	23.45	1.05	0.004	0.850	20.01	11.93	11.40
		- 5	0.427	23.22						29.54						12.84	
		- 6	0.433	21.41						27.32						12.34	
		- 1	0.421	19.87						25.38						11.32	
		- 2	0.421	20.80						25.52						9.92	
2	23-40	- 3	0.421	19.84	20.37	0.59	0.029	9 0.932	0.932 18.99	24.82	25.96	0.95	0.027	0.014	23 74	11.04	11 33
		- 4	0.421	19.82	20.57	0.00				25.79	23.50	0.55	0.037	0.914	23.14	12.06	11.55
		- 5	0.427	21.09						27.18						12.24	
		- 6	0.433	20.82						27.04						11.43	
		- 1	0.421	30.84		2.90	0.111	0.741	0.741 18.72	36.89	- 31.04	.04 3.23 0.1	0.104		23.50	12.63	13.15
		- 2	0.421	25.00						32.17						13.34	
З	32-00	- 3	0.421	24.59	25.26					29.26				0.757		10.00	
5	52-00	- 4	0.421	23.63	23.20	2.00	0.111	0.741		28.01			0.104	104 0.757		15.68	
		- 5	0.427	23.30						28.98						14.17	
		- 6	0.433	24.22						30.92						13.06	
		- 1	0.421	25.32						29.68						15.20	
		- 2	0.421	23.82						26.76						11.59	
Л	32-40	- 3	0.421	22.66	23.68	1.26	0.052	0.976	20.73	26.63	26.63 27.16	1.83	0.067	0.942	22.88	9.96	13.01
-	52-40	- 4	0.421	22.08	23.00	.68 1.26	0.000	0.876	0.876 2	20.15).73 24.27 27.16	27 27.16 1.83	1.83 0.067 0.843 2	22.00	12.59	13.01	
		- 5	0.427	24.91								28.43	4				13.98
1		- 6	0.433	23.31]					27.18	1					14.71	

表 7.4.5-2 方法 2 による評価

表 7.4.5-3 繊維方向と繊維直角方向ラミナの支圧強度の算出

評価方 法	積層方向に対す るビスの角度	ラミナの向きの違いに よる支圧強度の連立方 程式	繊維方向S (N/mm ²)	直交方向W (N/mm ²)
士汁1	0°	$\frac{\frac{3S+2W}{5}}{\frac{2S+3W}{5}} = 31.12$	34.04	26.76
刀法工	40°	$\frac{\frac{3S+2W}{5}}{\frac{2S+3W}{5}} = 27.24$	29.50	23.86
士计2	0°	$\frac{\frac{3S+2W}{5}}{\frac{2S+3W}{5}} = 31.04$	34.14	26.39
刀压∠	40°	$\frac{\frac{3S+2W}{5}}{\frac{2S+3W}{5}} = 27.16$	29.56	23.55

7.5. 実験値と計算値の比較

7.4 項に示した完全弾塑性モデルによる評価(実験値)と学会規準²)及び EC5³⁾の算定方 法による算定値の比較を行った。荷重が急激に上がる地点を変位 9 mmとして変位を補正した 荷重変位曲線による結果(方法 1)との比較を表 7.5-1 に、荷重を変位ごとの支圧面積で除し た応力度変位曲線による結果(方法 2)との比較を表 7.5-2 に示す。

ここで、学会規準及び EC5 による支圧強度は、スギの基準比重 0.32 ではなく、実験値の 密度平均 0.42g/cm³を用いている。CLT の層構成に合わせて 23-00 及び 23-40 は繊維方向: 繊維直角方向=2:3、32-00 及び 32-40 は繊維方向:繊維直角方向=3:2 として按分計算した。

結果から、EC5の計算値と実験値はよく一致する結果となり、学会規準の計算値は安全側 になることが分かった。当該実験においては、木材の厚さ方向を ISO で定めた 5d~4d を大 きく超える厚さとしてしまっているため、EC5の計算値が全ての実験値より安全側になって いないという結果になったと思われる。

学会規準と EC5 による支圧強度を比較すると、EC5 の方が大きな値となることが分かった。学会規準については、本書の解説の中に「接合具径が小さいものではやや安全サイドになる傾向がある」と記載されており、適用範囲である 26 mm以下の接合具径を対象にしていることから、 ϕ 6.49 mm (谷径 5.9 mm×1.1) は小さい部類に入るためと思われる。

番	試験体	密度平 均(g/gm	支圧 (強度実際 N/mm²)	<u></u> 後値	学会規: 度	準による 準(N/mm²)	支圧強	EC5による支圧強度 (N/mm ²)			
号	名	3)	平均	標準偏 差	5%下 限値	繊維方 向	直角方 向	按分	繊維方 向	直角方 向	按分	
1	23-00	0.424	29.67	1.99	25.02	25.71	12.85	17.99	32.48	22.44	26.46	
2	23-40	0.424	26.11	0.98	23.82	25.71	12.85	17.99	32.48	22.44	26.46	
3	32-00	0.424	31.12	3.24	23.55	25.71	12.85	20.57	32.48	22.44	28.47	
4	32-40	0.424	27.24	1.87	22.87	25.71	12.85	20.57	32.48	22.44	28.47	

表 7.5-1 方法1による評価と計算値の比較

表 7.5-2	方法2によ	る評価と計算値の比較
A 1.0 4	<i>J L L L C C C</i>	

番	試験体	密度平 均(g/am	支圧 (強度実願 N/mm ²)	<u></u> 演値	学会規調	準による 髪(N/mm²)	支圧強	EC5による支圧強度 (N/mm ²)			
号	名	3)	平均	標準偏 差	5%下 限値	繊維方 向	直角方 向	按分	繊維方 向	直角方 向	按分	
1	23-00	0.424	29.49	1.89	25.07	25.71	12.85	17.99	32.48	22.44	26.46	
2	23-40	0.424	25.96	0.95	23.74	25.71	12.85	17.99	32.48	22.44	26.46	
3	32-00	0.424	31.04	3.23	23.50	25.71	12.85	20.57	32.48	22.44	28.47	
4	32-40	0.424	27.16	1.83	22.88	25.71	12.85	20.57	32.48	22.44	28.47	



図 7.5-1 方法 1

図 7.5-1 方法 2

8. JIS 木質構造ねじ試験

8.1. 試験の目的

当該試験方法は、EYT式(ヨーロッパ型降伏理論)による構造用ねじの一面せん断性能 を算出するための基礎データを得るために実施する。

各接合部試験の実験値と当該試験の実験値を元に算出した計算値の比較を行うことによって CLT に用いた場合でも EYT 式が運用可能であることを検証する。

8.2. 試験の内容

試験は、日本木質構造用ねじ工業会に依頼した。

試験方法は、JISA 1503木質構造用ねじの試験方法に基づき、実施した。

試験成績書は、一般社団法人建材試験センターから発行された品質性能試験報告書(第 22C0661号)である。内容を次ページに示す。

発行番号:第22C0661号 発行日:2023年3月31日



1. 試験内容

木構造振興株式会社から提出された木質構造用ねじについて、JISA 1503「木質構造用ねじの試験方法」に記載された、単調曲げ試験、繰返し曲げ試験、引張強さ試験及びねじり強さ試験を行った。

験体 2. 試

試験体の概要を表1に、試験体を図1~図3に示す。 なお、試験体の概要は依頼者提出資料による。

試験体の概要	材質等	図1参照	図2参照	図3参照
表1	全長 (mm)	320	140	180
	形状	全ねじ	半ねじ	半ねじ
	試験体名	HTS9	HTS9F	STS6.5F

試 依 百感 承 柯	木質構造用ねじの性能試験	木構造振興株式会社 東京都港区赤坂2-2-19アドレスビル5階	1.
	试験名称	汝 頬 者	III 次
	試験名	夜	Ш

123

Ч	ы	9	×	×	13	26	39
容	体	法	果	Т Ѕ 9	T S 9 F	TS6.5F	11日本の1日本の1日本の1日本の1日本の1日本の1日本の1日本の1日本の1日本
Ł	篒	七	湁	(体H	(体H [']	ſ∕¥S]	Ē.
骤	ШĞ	骤	骤	試驗.	試驗.	試驗.	휏圳 [
摇	揺	督	掹	-	2.	с С	
	2	ന	4	4	4	4	ю. С

-1/39-

-2/39-











(依頼者提出資料)

図1 試験体

-4/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

発行番号:第22C0661号



3. 試験方法

試験は、JISA 1503「木質構造用ねじの試験方法」に従って試験を実施した。 試験体に対して実施した試験項目及び試験体数を表3に、試験実施状況の一例を写真1~写真6に示す。単調曲げ 試験及び繰返し曲げ試験は、つかみ曲げ載荷方法を採用した。 なお、単調曲げ試験、繰返し曲げ試験及びねじり強さ試験は、温度10.5°C~17.5°C、引張強さ試験は23°Cの環境

下で試験を実施した。

		表3 実施し	、た試験項目及	とび試験体数		
				討馬	剣項 目	
試験体名	影	対象部位	単調曲げ 試験	繰返し曲げ 試験	引張強さ 試験	ねじり強さ 試験
HTS9	全ねじ	帰つな	9体	9体	6体	6体
		ねじ部	6体	6体		
HTS9F	半ねじ	円筒部	6体	6体	6体	6体
		ローレット部と ねじ部の境目	6体	6体		
		ねじ部	6体	6体		
STS6.5F	半ねじ	陪筒部	9体	6体	6体	6体
		ローレット部と ねじ部の境目	6体	6体		

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

図3 試験体

4. 1.試験体HTS9 試験結果を表4及び表5に、曲げモーメント・曲げ角度曲線関係を図4~図6に、試験体の状況を写真7~写真12に示

4. 試驗結果

÷

表4 単調曲げ試験及び繰返し曲げ試験結果(対象部位:ねじ部)

単調曲げ試験

繰返し回数(回)

 $(M \cdot M)$

9 ©

d⊕ ⊙

 $\mathop{\rm Mp}\limits_{(N} (N \cdot {\mathop{\rm m}}\limits_{M})$ 46.4 47.1 46.146.6 46.7 46.2 0.37 45.6 46.4

試験体記号

 $M_{\theta cl}$ 46.5

繰返し曲げ試験

17 18 2

46.2 47.3 46.8

13.2 12.8 13.5 13.2 13.0

53

13.1 13.1 13.1 13.1 13.1 13.1

13.0

ねじ部-1 ねじ部-2 ねじ部-3 ねじ部-4 ねじ部-5 ねじ部-6 18.6

ねじり強さ試験

表5 引張強さ及びねじり強さ試験結果

引張強さ試験

試験体記号

 $(N \cdot m)$

Ŀ

67.80 67.20

> 34634 34372 34922 34953 34742 224.2

> > ねじ部4 ねじ部-5

ねじ部-6

34681

34891 ΞĨ

ねじ部-1

ねじ部-2 ねじ部-3

66.65

66.70

67.23 0.49 66.1

34200

5%下限值

標準偏差 平均

67.35 67.70

19 19.5 2.88 12.8

46.7

46.4 0.75

0.24

標準偏差 5%下限值 平均

50%下限值

13.1

46.5

17

45.1

発行番号:第22C0661号



写真1 試験実施状況 試験項目:単調曲げ及び繰返し曲げ

写真2 試験実施状況 試験項目:単調曲げ及び繰返し曲げ



写真3 試験実施状況 試験項目:引張強さ



写真4 試験実施状況 試験項目:引張強さ



写真5 試験実施状況 試験項目:ねじり強さ

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。 -7/39-



写真6 試験実施状況 試験項目:ねじり強さ





試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。 - 10/39--



試験体名:HTS9

周湯

CCCCCCLLL

CCCCCCC T



試験体記号:ねじ部--4















2000



試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-11/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-12/39-

ねじり強さ試験

表9 引張強さ及びねじり強さ試験結果

引張強さ試験

試験体記号

 $(\mathbf{m} \cdot \mathbf{m})$ 65.55

Ft (N) 33353

Ļ

62.35 60.30

32188 33544 33375

ŝ 4

2

33447

64.10 62.55

33403 33218

1.79 58.7 62.87

509.3 32000

標準偏差 5%下限值

平均

9

ŝ

62.35

4. 2. 試験体HTS9F 試験結果を表6~表9に,曲げモーメント-曲げ角度曲線関係を図7~図15に,試験体の状況を写真13~写真26に示 ţ

表6 単調曲げ試験及び繰返し曲げ試験結果(対象部位:ねじ部)

げ試験	(回)凝回つ酸(回)	10	11	6	11	12	11	10.7	1.03	8.3	10.4
繰返し曲	$M_{\theta cl} \\ (N \cdot m)$	50.6	49.7	47.8	50.6	50.1	49.0	49.6	1.08	-	
	θc (°)	11.8	11.8	11.8	11.8	11.8	11.8		-	-	
げ試験	dθ (∘)	11.4	12.0	11.6	11.7	11.9	12.4	11.8	0.35		
甲鰮亰	$\underset{(N \cdot m)}{Mp}$	44.5	51.4	49.0	50.0	48.9	49.7	48.9	2.34	43.4	48.2
	試験体記号	ねじ部-1	ねじ部-2	ねじ部-3	ねじ部-4	ねじ部-5	ねじ部-6	本均	標準偏差	5%下限值	50%下限值

1													
: 円筒部)	げ試験	繰返し回数(回		36	46	41	50	61	47	46.8	8.52	26.9	44.3
対象部位	繰返し曲	M _{θc1}	$(N \cdot m)$	77.8	72.2	66.5	71.6	70.5	74.3	72.2	3.78		
《 験結果 (θc	(₀)	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	10.3	-			
繰返し曲げ캶	げ試験	θb	(。)	10.2	10.5	10.1	10.3	10.6	10.3	10.3	0.19		
曲げ試験及び	伸鰮亰	Mp	(N • m)	70.5	76.5	71.9	74.0	79.0	70.3	73.7	3.49	65.5	72.7
表7 単調		試験体記号		円筒部-1	円筒部-2	円筒部-3	円筒部-4	円筒部-5	円筒部-6	体本	標準偏差	5%下限值	50%下限值

表8 単調曲げ試験及び繰返し曲げ試験結果(対象部位:境目部)

	け両颗	「日本」	(后) (() () () () () () () () () () () () (9	5	5	5	5	5	5.2	0.41	4.2	5.1
	繰返し囲り	$M_{\thetac1}$	(N • m)	50.1	49.2	47.5	49.6	48.9	49.1	49.1	0.88	-	-
		θc	(。)	11.9	11.9	11.9	11.9	11.9	11.9		-	-	-
174.X-2 () HII () II	け試験	θρ	(。)	11.5	11.7	11.9	12.4	12.1	11.6	11.9	0.34		
	甲酮甲	Mp	(N • m)	48.3	49.2	51.0	50.4	49.8	47.9	49.4	1.20	46.6	49.0
14 0 X		試験体記号		境目部-1	境目部-2	境目部-3	境目部-4	境目部-5	境目部-6	体本	標準偏差	5%下限值	50%下限値

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-14/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。







試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-16/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。 -15/39-

曲げモーメント-曲げ角度曲線(対象部位:円筒部)

発行番号:第22C0661号



試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-18/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-17/39-



2000

試験所長の文書による承認なしでは,完全な複製を除き,一部分のみを複製してはならない。

2000

1500

1000 計測STEP

500

C

20

9

-10

2000

1500

1000 計測STEP

500

-100

20

9

-10

曲げ角度9(。)

0.8×M_{θ c1}

Μθcl

-50

±θc

図12 曲げモーメント-曲げ角度曲線関係(対象部位:円筒部)

曲げ角度9(。)

-100

-50

 $\begin{array}{c} M_{\theta e1} \\ 0.8 \times M_{\theta e1} \end{array}$

-50

 $\pm \theta c$

図13 曲げモーメント-曲げ角度曲線関係 (対象部位:円筒部)

2000

-20/39

発行番号:第22C0661号



試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-22/39-

-21/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

もいも

縁返し曲い

試験体名:HTS9F

縁返し曲げ ゆじ部

写真20 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験

写真19 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験

対象部位:ねじ部

日間部

輝重し曲げ

at the state of th

titite states

L

A THURSDAY AND A THURSDAY

0

対象部位:ねじ部

発行番号:第22C0661号

試験体名:HTS9F



対象部位:ローレット部とねじ部の境目

対象部位:ローレット部とねじ部の境目 写真18 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ローレット部とねじ部の境目



写真22 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験

写真21 試驗体の状況(試驗後) 試驗項目:繰返し曲げ試驗 対象部位:円筒部

境日

縁返し曲げ

試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ローレット部とねじ部の境目 写真23 試験体の状況(試験後)

-24/39-

134

写真17 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-23/39-

発行番号:第22C0661号

試験体名:HTS9F



4. 3. 試験体STS6.5F 試験結果を表10~表13に,曲げモーメント・曲げ角度曲線関係を図16~図24に,試験体の状況を写真27~写真40に

示す。

表10 単計	周曲げ試験及び	バ繰返し曲げ	試験結果	(対象部位	: ねじ部)
	伸腱東	げ試験		繰返し曲	げ試験
試験体記号	Mp	θp	θc	$M_{\theta cl}$	(回/操目 []] "臀
	(N • m)	(₀)	(。)	$(N \cdot m)$	膝返し回致(回)
ねじ部-1	13.1	13.7	14.2	13.4	12
ねじ部-2	13.8	14.2	14.2	13.6	12
ねじ部-3	14.0	14.5	14.2	13.3	14
ねじ部-4	14.1	14.2	14.2	13.5	14
ねじ部-5	13.6	14.2	14.2	13.5	13
ねじ部-6	13.3	14.1	14.2	13.5	13
体本	13.7	14.2		13.5	13
標準偏差	0.40	0.26	•	0.11	0.89
5%下限值	12.8		•		10.9
50%下限值	13.6		•		12.7

113

37.11 + B		「三日の別茶」			
	申鯹寅	げ試験		繰返し曲	げ試験
試験体記号	Mp	dθ	θc	$M_{\theta cl}$	、回ハ採回 し 烈野
	$(N \cdot m)$	(°)	(。)	$(N \cdot m)$	歴込 し回致(回)
円筒部-1	32.6	11.3	11.3	33.3	12
円筒部-2	33.2	11.5	11.3	32.3	20
円筒部-3	33.2	10.9	11.3	31.9	20
円筒部-4	32.9	11.3	11.3	32.2	12
円筒部-5	32.0	11.3	11.3	33.0	53
円筒部-6	31.2	11.3	11.3	33.3	26
本均	32.5	11.3		32.7	20.3
標準偏差	0.79	0.20	-	0.61	4.68
5%下限值	30.7		-		9.4
50%下限值	32.3	-	-		18.9

 繰返し曲げ誤験 M_{det} M_{det}<th>4.6</th>	4.6
繰返し曲 M ₆ ci (N・m) 14.0 13.8 13.6 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8	
	'
0c (°) 13.7 13.7 13.7 13.7 13.7 13.7 2 -	'
(疗試験 9p (%) 13.9 13.6 13.5 13.5 13.7 13.7 13.7 13.7 13.7 13.7	-
林調曲 林 (M・m) (N・m) 14.1 14.1 13.6 13.6 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8 13.8 13.4 13.4	13.7
試験体記号 「 「 「 「 に 間部。1 「 に 間部。2 「 続目部。2 「 続目部。3 「 続目部。3 「 続目部。3 「 続目部。3 「 続目部。4 「 続 一 続 一 続 二 二 一 続 二 二 一 続 二 二 一 続 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二 二	50%下限值

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-26/39-

-25/39-



魚さ試験結果	ねじり強さ試験	Tr	(N • m)	19.90	19.25	19.35	20.15	19.20	19.80	19.61	0.39	18.7
引張強さ及びねじり引	引張強さ試験	Ft	(N)	14669	14606	14731	14825	14750	14734	14719	74.6	14500
表13		試験体記号		1	2	3	4	5	9	体本	標準偏差	5%下限值

-28/39-





試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-30/39-

発行番号:第22C0661号



試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-32/39-

発行番号:第22C0661号



試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-34/39



試験体名:STS6.5F

ゆじま

軍調

発行番号:第22C0661号



写真28 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験 対象部位:ねじ部

写真27 試験体の状況(試驗後) 試驗項目:単調曲げ試驗

対象部位:ねじ部

円始部 单调

日前日





N

4

写真30 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験

写真29 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験 対象部位:円筒部

境田

単語

対象部位:円筒部

対象部位:ローレット部とねじ部の境目 写真31 試験体の状況(試験後) 試験項目:単調曲げ試験

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-35/39-

-100 L

-36/39-

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

試験体名:STS6.5F

発行番号:第22C0661号

緑をし曲げ ねじむ

試験体名:STS6.5F



m

N

L

9

写真34 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ねじ部

写真33 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ねじ部

縁座し曲い 円筒帯



写真35 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:円筒部

写真36 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験



写真37 試験体の状況(試験後) 試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ローレット部とねじ部の境目

試験所長の文書による承認なしでは、完全な複製を除き、一部分のみを複製してはならない。

-37/39-



試験項目:繰返し曲げ試験 対象部位:ローレット部とねじ部の境目 写真38 試験体の状況(試験後)



写真39 試験体の状況(試験後) 試験項目:引張強さ試験

写真40 試験体の状況(試験後) 試験項目:ねじり強さ試験

-38/39-
5. 試験期間, 担当者及び場所

 $2022 \pm 10 \pm 18 \pm 11 \pm 11$ 佑 川 修 早 嶠祥 一 (主担当) 小 禁 谷 鬷 出 未 付 졩 試驗課長

(山口県山陽小野田市大字山川) 西日本試験所 赾 影

以上

-39/39-

引用文献

1) (公財)日本住宅・木材技術センター: 2016 年版 CLT を用いた建築物の設計施工マニュ アル 2021 年構造・材料増補版,2021

2) (一社)日本建築学会:木質構造設計規準・同解説 - 許容応力度・許容耐力設計法 -, 2006年12月1日

3) EN 1995-1-1 (2004) (English): Eurocode 5: Design of timber structures - Part 1-1: General - Common rules and rules for buildings [Authority: The European Union Per Regulation 305/2011, Directive 98/34/EC, Directive 2004/18/EC]

4) European Technical Assessment ETA-11/0030 of 2016-04-07

5) 林健太,小林研治,安村基,鈴木圭:スギ CLT の強度性能に及ぼすラミナ物性の影響 (その2) CLT 構造における鋼板添え板ビス接合部の一面せん断性能,日本木材学会中部支部 大会,2013.10

6) (一社) 日本建築学会:木質構造接合部設計マニュアル,2009年11月

7) (公財)日本住宅・木材技術センター:木造軸組工法住宅の許容応力度設計,2017

8) (公財)日本住宅・木材技術センター:木造軸組工法 中大規模木造建築物の構造設計の手 引き(許容応力度設計編)

9) ISO10984-2 Timber structures — Dowel-type fasteners — Part 2:Determination of embedding strength, 2009-08-15