

接合部性能試験成績証

東京都港区芝5-3-7
徳栄ビル本館4階
ハウスプラス確認検査株式会社
代表取締役社長 加藤 義雄



1. 接合金物名称	HDCIII-L
2. 試験依頼者	株式会社 タツミ 〒954-0111 新潟県見附市今町8-3-1
3. 目的	柱頭柱脚接合部の短期基準接合耐力(引張)を評価する。
4. 試験内容	柱頭柱脚接合部(アンカー型)の引張試験 なお、準拠する試験方法・評価方法は、ハウスプラス確認検査株式会社制定「木造建築構造試験事業における接合部性能試験業務方法書(平成21年4月1日制定)」による。
5. 試験体仕様	<p>1) 接合金物 「HDCIII-L」</p> <p>「パイプ」 材質: S40C (JIS G 4051^{*1}) 及び SS400 (JIS G 3101^{*2}) 寸法: 外径φ21.6mm L=261mm ドリフトピン穴径4-φ13mm パイプ板厚t=2.4mm ツバ板厚t=4.5mm 表面処理: ダクロタイト処理</p> <p>「丸座金」 材質: SS400 (JIS G 3101^{*2}) 寸法: 外径φ59mm ボルト穴径φ22mm 板厚t=4.5mm 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>「カップ」 材質: FCD450-10 (JIS G 5502^{*5}) 寸法: 外径φ59mm L=100.5mm ボルト穴径φ30mm ドリフトピン穴径1-φ13mm 板厚t=5.5mm 表面処理: ダクロタイト処理</p> <p>2) 接合具</p> <p>柱側: 「ドリフトピン DP-103」 3本 材質: SWRM8 (JIS G 3505^{*6}) 寸法: 公称径φ12mm L=103mm ローレット加工有り 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>横架材側: 「偏芯座金」 1個 (土台) 材質: SS400 (JIS G 3101^{*2}) 寸法: 外径φ46mm 板厚t=6mm 半径8.5mm 長穴加工穴長さ23mm 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>「ワッシャー」 1個 材質: SS400 (JIS G 3101^{*2}) 寸法: 外径φ32mm ボルト穴径φ17mm 板厚t=2.6mm 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM1 A (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>「固定用アンカーボルト M16」 1本 材質: 強度区分4.8 (JIS B 1180^{*7}) 寸法: 公称径φ16mm L=80mm 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>「六角ナット M16」 1個 材質: 強度区分4T (JIS B 1181^{*8}) 寸法: 24mm×27.7mm 板厚t=13mm 表面処理: Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610^{*3}及び8625^{*4})</p> <p>「ドリフトピン DP-103」 1本 材質: S45C (JIS G 4051^{*1}) 寸法: 公称径φ12mm L=103mm ローレット加工有り 表面処理: Ep-Fe/Ni 5b, Cr 0.1r (JIS H 8617^{*9})</p> <p>3) 軸組材料</p> <p>柱: 105mm×105mm×600mm スプルー同一等級構成構造用集成材 E95-F315 含水率: 10.0~11.5% 密度: 0.44~0.48g/cm³</p> <p>横架材: 105mm×105mm×105mm スギ (土台) 含水率: 10.0~12.0% 密度: 0.40~0.43g/cm³</p> <p>*1 JIS G 4051 機械構造用炭素鋼鋼材 *2 JIS G 3101 一般構造用圧延鋼材 *3 JIS H 8610 電気亜鉛めっき *4 JIS H 8625 電気カドミウムめっき上のクロメート皮膜 *5 JIS G 5502 球状黒鉛鋳鉄品 *6 JIS G 3505 軟鋼線材 *7 JIS B 1180 六角ボルト *8 JIS B 1181 六角ナット *9 JIS H 8617 ニッケルメッキ及びニッケル-クロムメッキ</p>
6. 試験条件等	試験体の固定: 実状に合わせて土台材を設けて試験を行った。
7. 試験結果	短期基準接合耐力 39.6 kN (詳細については接合部性能試験報告書に示す)
8. 試験場所	ハウスプラス確認検査株式会社 横浜試験研究センター: 神奈川県横浜市鶴見区元宮1-12-24
9. 試験実施日	平成22年9月13日
10. 試験実施担当者	ハウスプラス確認検査株式会社 評定部 上杉 義則 道場 信義 千葉 博 木村 明博

接合部性能試験報告書

目次

1. 一般事項	1/25 ページ
2. 試験体	1/25 ページ
3. 試験方法	6/25 ページ
4. 算定方法	7/25 ページ
5. 試験結果	9/25 ページ
6. 荷重－変位関係図	10/25 ページ
7. 写真	19/25 ページ



ハウスプラス確認検査株式会社



1. 一般事項

1) 接合金物名称

HDCⅢ-L

2) 試験依頼者

名称:株式会社 タツミ

住所:〒954-0111 新潟県見附市今町 8-3-1

電話番号:0258-66-5515

3) 目的

柱頭柱脚接合部の短期基準接合耐力(引張)を評価する。

4) 試験内容

柱頭柱脚接合部(アンカー型)の引張試験

なお、準拠する試験方法・評価方法は、ハウスプラス確認検査株式会社制定「木造建築構造試験事業における接合部性能試験業務方法書(平成21年4月1日制定)」による。

2. 試験体

1) 試験体構成材料

依頼者より受領した試験体の構成材料を表 2.1 に示す。

なお、接合金物の材種、材質については依頼者提出図による。

2) 試験体詳細

試験体の詳細については、図 2.1～図 2.3 に示す。

3) 試験体含水率

「木材の試験方法」(JIS Z 2101)に準拠し実施した含水率試験結果を表 2.2 に示す。

4) 試験体密度

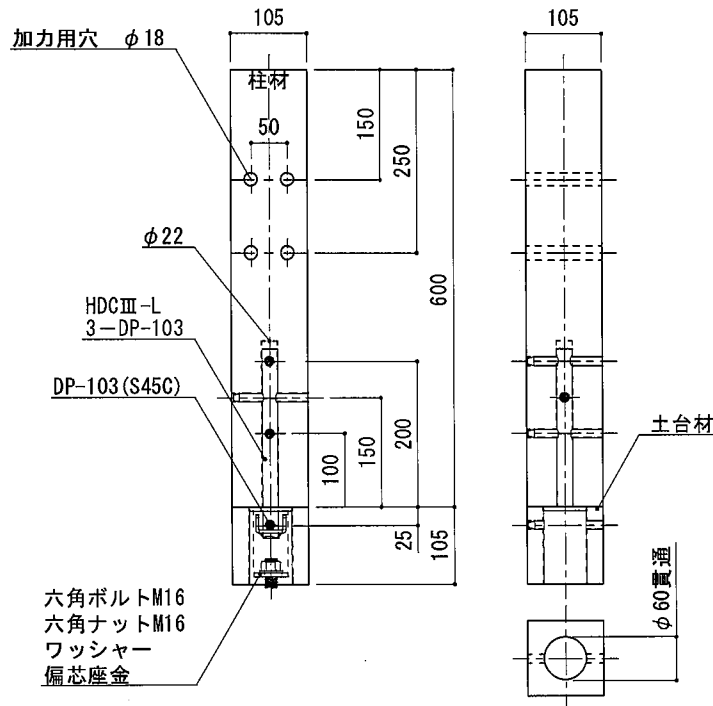
「木材の試験方法」(JIS Z 2101)に準拠し実施した密度試験結果を表 2.2 に示す。

5) 試験環境

気温:28.6℃ 湿度:71%

HDCⅢ-L アンカー型 引張試験体図

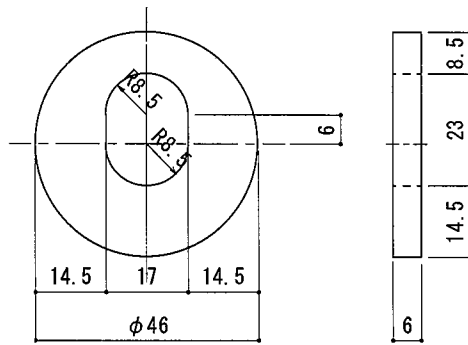
S=1/10 単位：mm



仕様

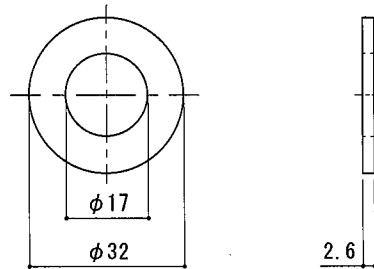
- 柱材 ・ 樹種：スプルー 同一等級構成構造用集成材 E95-F315 寸法：105×105×600
- 土台材 ・ 樹種：スギ 寸法：105×105×105
- 接合金物
 - ・ 商品名：HDCⅢ-L
 - (部品A) パイプ 材質：S40C (JIS G 4051) ツバ 材質：SS400 (JIS G 3101) 寸法：金物詳細図に記載
 - (部品B) 丸座金 材質：SS400 (JIS G 3101) 寸法：φ59 t4.5
 - (部品C) カップ 材質：FCD450-10 (JIS G 5502) 寸法：外径φ59 t5.5 L=100.5
 - 表面処理：(部品A・C) ダクロタイズド処理 (部品B) 電気亜鉛めっき有色クロメート
- 接合具
 - ・ 偏芯座金 材質：SS400 (JIS G 3101) 寸法：外径φ46 t6.0
 - 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)
 - ・ ワッシャー 材質：SS400 (JIS G 3101) 寸法：外径φ32 t2.6
 - 表面処理：電気亜鉛めっき光沢クロメート Ep-Fe/Zn 5/CM1 A (JIS H 8610及びJIS H 8625)
 - ・ 固定用アンカーボルト M16 材質：強度区分4.8 (JIS B 1180) 寸法：M16 L80
 - 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)
 - ・ 六角ナット M16 材質：強度区分4T (JIS B 1181)
 - 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)
 - ・ (土台側)ドリフトピン DP-103 (S45C) 寸法：外径φ12 L103 材質：S45C (JIS G 4051)
 - 表面処理：ニッケルクロムめっき Ep-Fe/Ni 5b,Cr 0.1r (JIS H 8617)
 - ・ (柱材側)ドリフトピン DP-103 寸法：外径φ12 L103 材質：SWRM8 (JIS G 3505)
 - 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)

・ 偏芯座金



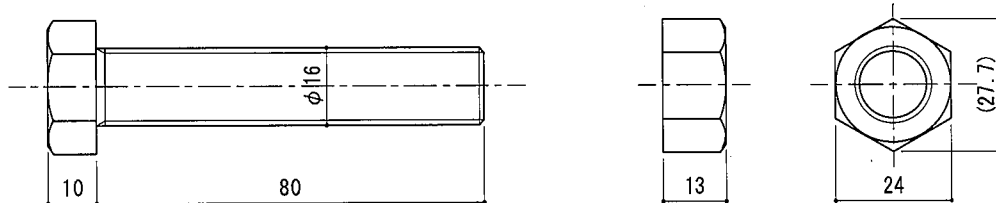
寸法：φ46 t6
 材質：SS400 (JIS G 3101)
 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート
 Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)

・ ワッシャー



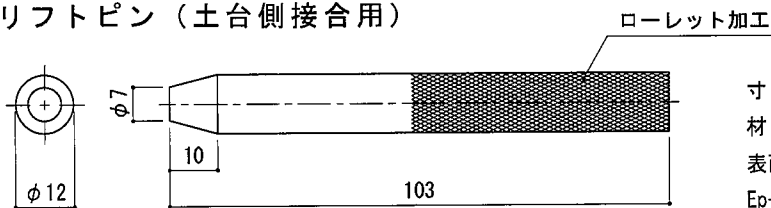
寸法：φ32 t2.6
 材質：SS400 (JIS G 3101)
 表面処理：電気亜鉛めっき光沢クロメート
 Ep-Fe/Zn 5/CM1 A (JIS H 8610及びJIS H 8625)

・ 固定用アンカーボルト M16 ・ 六角ナット M16



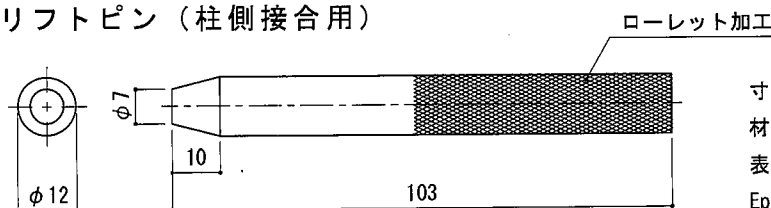
(ボルト) 材質：強度区分4.8 (JIS B 1180)
 (ナット) 材質：強度区分4T (JIS B 1181)
 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート
 Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)

・ ドリフトピン (土台側接合用)



寸法：外径φ12 L=103
 材質：S45C (JIS G 4051)
 表面処理：ニッケルクロムめっき
 Ep-Fe/Ni 5b,Cr 0.1r (JIS H 8617)

・ ドリフトピン (柱側接合用)



寸法：外径φ12 L=103
 材質：SWRM8 (JIS G 3505)
 表面処理：電気亜鉛めっき有色クロメート
 Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及びJIS H 8625)

接合具

図2.3

表 2.1 試験体の構成材料

項目	内容
試験体記号	HP10-KT064
試験体数	6体
接合金物	<p>「HDCⅢ-L」 パイプ 材質:S40C (JIS G 4051 機械構造用炭素鋼鋼材) 及び SS400 (JIS G 3101 一般構造用圧延鋼材) 寸法:外径φ21.6mm L=261mm ドリフトピン穴径4-φ13mm 板厚:(パイプ)2.4mm (ツバ)4.5mm 表面処理:ダクロタイズド処理</p> <p>丸座金 材質:SS400 (JIS G 3101 一般構造用圧延鋼材) 寸法:外径φ59mm ボルト穴径φ22mm 板厚:4.5mm 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及び8625)</p> <p>カップ 材質:FCD450-10 (JIS G 5502 球状黒鉛鋳鉄品) 寸法:外径φ59mm L=100.5mm ボルト穴径φ30mm ドリフトピン穴径1-φ13mm 板厚:5.5mm 表面処理:ダクロタイズド処理</p>
接合具	<p>柱側:「ドリフトピン DP-103」3本 材質:SWRM8 (JIS G 3505 軟鋼線材) 寸法:公称径φ12mm L=103mm ローレット加工有り 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及び8625)</p> <p>横架材(土台)側:「偏芯座金」1個 材質:SS400 (JIS G 3101 一般構造用圧延鋼材) 寸法:外径φ46mm 半径8.5mm 長穴加工穴長さ23mm 板厚:6mm 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及び8625)</p> <p>横架材側(土台):「ワッシャー」1個 材質:SS400 (JIS G 3101 一般構造用圧延鋼材) 寸法:外径φ32mm ボルト穴径φ17mm 板厚:2.6mm 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM1 A (JIS H 8610及び8625)</p> <p>横架材(土台)側:「固定用アンカーボルト M16」1本 材質:強度区分4.8 (JIS B 1180 六角ボルト) 寸法:公称径φ16mm L=80mm 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及び8625)</p> <p>横架材(土台)側:「六角ナット M16」1個 材質:強度区分4T (JIS B 1181 六角ナット) 寸法:24mm×27.7mm 板厚:13mm 表面処理:Ep-Fe/Zn 5/CM2 C (JIS H 8610及び8625)</p> <p>横架材(土台)側:「ドリフトピン DP-103」1本 材質:S45C (JIS G 4051 機械構造用炭素鋼鋼材) 寸法:公称径φ12mm L=103mm ローレット加工有り 表面処理:Ep-Fe/Ni 5b,Cr 0.1r (JIS H 8617)</p>
木材	<p>柱:105mm×105mm×600mm スプルース同一等級構成構造用集成材E95-F315 横架材(土台):105mm×105mm×105mm スギ</p>

表 2.2 含水率および密度

試験体記号	対象部材	樹種	含水率(%)	密度 (g/cm ³)
HP10-KT064-1	柱	SPF 構造用集成材	10.1	0.48
HP10-KT064-2			10.8	0.44
HP10-KT064-3			11.5	0.48
HP10-KT064-4			10.8	0.45
HP10-KT064-5			10.4	0.48
HP10-KT064-6			11.0	0.45
平均			10.7	0.46
標準偏差			0.48	0.02

試験体記号	対象部材	樹種	含水率(%)	密度 (g/cm ³)
HP10-KT064-1	横架材(土台)	スギ	10.11	0.43
HP10-KT064-2			10.36	0.43
HP10-KT064-3			10.66	0.42
HP10-KT064-4			10.07	0.40
HP10-KT064-5			11.78	0.41
HP10-KT064-6			11.17	0.42
平均			10.6	0.41
標準偏差			0.67	0.01

3. 試験方法

1) 試験方法

試験方法を図 3.1 に示す。

2) 試験体の設置

試験体は「固定用アンカーボルト M16」で直接鉄骨架台に緊結した。

3) 変位の計測

変位は、固定用アンカーボルト、金物の変位も含めた柱の浮き上がり変位(絶対変位)を計測した。計測は試験体前後2面で計測し、試験結果はその平均を用いた。変位計は電気式変位計(容量 50mm、感度 200×10^{-6} /mm、非直線性 0.1%RO)を用いた。

4) 加力方法

加力は、柱に設けた穴へ引張鋼棒(φ 16 mm)を 4 本通し、これを介し行った。載荷引張試験機は最大 200kN までの加力が可能である。荷重の計測はロードセル(容量 200kN、感度 20×10^{-6} /kN、非直線性 0.1%RO)にて行った。加力手順は以下のとおり行った。

手順1 予備試験を単調増加加力で行う。この結果から「完全弾塑性モデルによる降伏耐力及び終局耐力等の求め方」に従い、降伏耐力 P_y および降伏変位 δ_y を求める。(後述)

手順2 本試験は1方向の繰返し加力を実施する。繰返し履歴は変位制御とし、予備試験で得られた降伏変位 δ_y の固定数列方式 (δ_y の1/2、1、2、4、6、8、12、16倍)にて繰り返す。なお、予備試験において降伏変位 δ_y が得られない場合には、最大荷重時変位 δ_{max} の1/10、1/5、3/10、2/5、1/2、3/5、7/10、1の順で繰返し加力を行う。

手順3 加力は、最大荷重に達した後、最大荷重の80%に低下するまで、または仕口の機能が失われるまで(変位:30mm以上)行う。

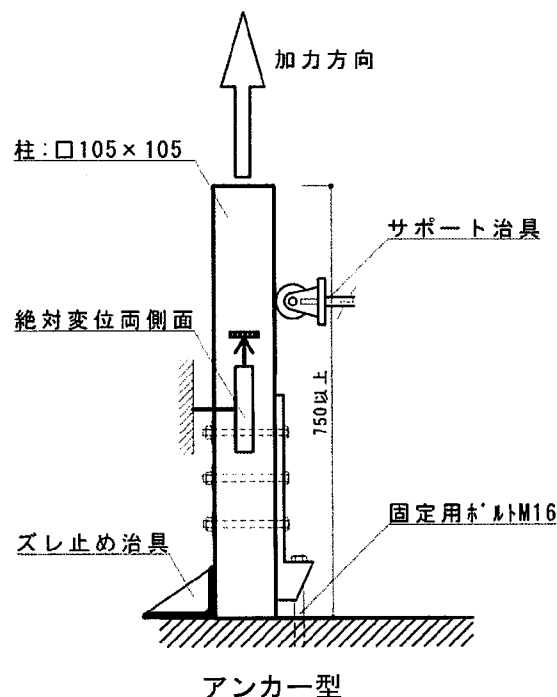


図 3.1 耐力壁が取り付く柱の仕口の試験体と引張試験方法(概念図)
※寸法は標準的な値であり、詳細については依頼者提出図を参照のこと

4. 算定方法

4.1 短期基準耐力の算定

1) 算定方法

算定方法は ①降伏耐力 P_y 、②最大荷重 P_{max} の2/3の値の各平均値にばらつき係数を乗じて算出した値のどちらか小さい方とする。参考値として、特定変形時(3mm)の耐力 P_{sm} の平均値も記載する。

2) ばらつき係数

ばらつき係数は次式による。なお、ばらつき係数は、母集団の分布を正規分布とみなし、統計的処理に基づく信頼水準75%の95%下限許容限界値をもととしている。

$$\text{ばらつき係数} = 1 - CV \cdot K$$

ただし、CV:変動係数

K :定数 2.336(試験体数 6 体)

参考

n	K
3	3.152
4	2.681
5	2.464
6	2.336
7	2.251
8	2.189
9	2.142
10	2.104

3) 降伏耐力

降伏耐力 P_y は包絡線を作成し、完全弾塑性モデルを用いて求める。最大荷重は、最大荷重時の変位が 30 mm 以下の場合、それを最大荷重と扱い、最大荷重が 30 mm を超える場合は、変位 30 mm 時の荷重を最大荷重として扱う。

4. 2 終局耐力等の算定

1) 算定方法

包絡線を作成する。包絡線は、測定した荷重－変位曲線の終局加力を行った側の最初の荷重－変位曲線より求める(図 4.1)。

- (1) 包絡線上の $0.1P_{max}$ と $0.4P_{max}$ を結ぶ第 I 直線を引く。
- (2) 包絡線上の $0.4P_{max}$ と $0.9P_{max}$ を結ぶ第 II 直線を引く。
- (3) 包絡線に接するまで第 II 直線を平行移動し、これを第 III 直線とする。
- (4) 第 I 直線と第 III 直線との交点の荷重を降伏耐力 P_y とし、この点から X 軸に平行に第 IV 直線を引く。
- (5) 第 IV 直線と包絡線との交点の変位を降伏変位 δ_y とする。
- (6) 原点と (δ_y, P_y) を結ぶ直線を第 V 直線とし、その勾配を初期剛性 K と定める。
- (7) 最大荷重後の $0.8P_{max}$ 荷重低下域の包絡線上の変位を終局変位 δ_u と定める。
- (8) 包絡線と X 軸及び δ_u で囲まれる面積を S とする。
- (9) 第 V 直線と δ_u と X 軸及び X 軸に平行な直線で囲まれる台形的面積が S と等しくなるように X 軸に平行な第 VI 直線を引く。
- (10) 第 V 直線と第 VI 直線との交点の荷重を完全弾塑性モデルの終局耐力 P_u と定め、その時の変位を完全弾塑性モデルの降伏点変位 δ_v とする。
- (11) 塑性率 $\mu = (\delta_u / \delta_v)$ とする。
- (12) 構造特性係数 D_s は、塑性率 μ を用い、 $D_s = 1/\sqrt{(2\mu - 1)}$ とする。

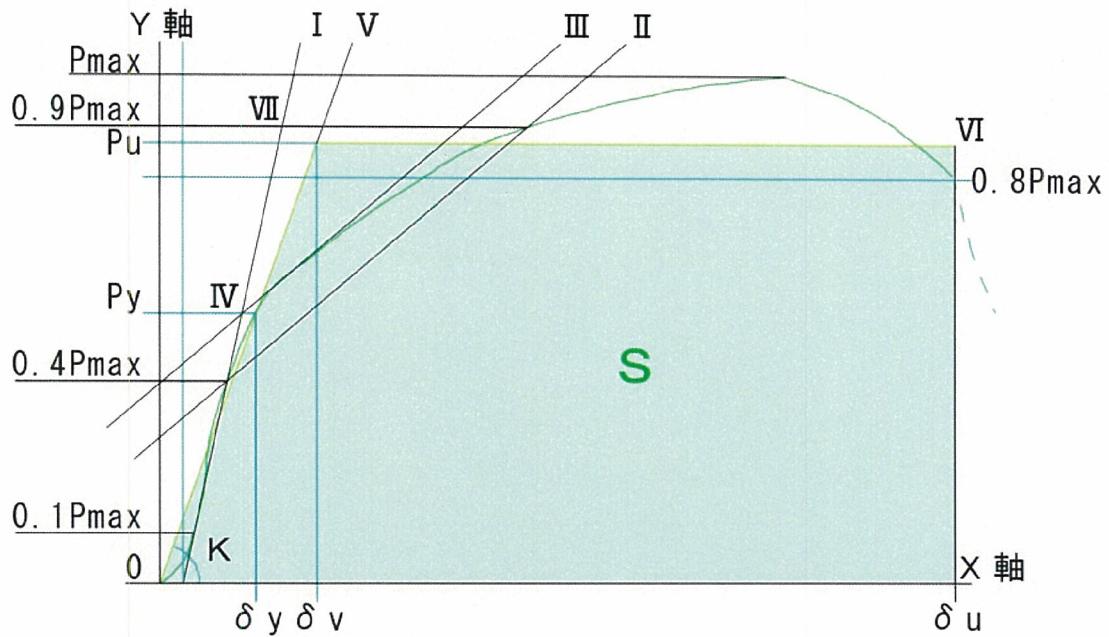


図 4.1 完全弾塑性モデルによる降伏耐力、終局耐力等の求め方

5. 試験結果

試験結果(絶対変位)を表 5.1~5.3 に示す。

表 5.1 試験結果

項目		試験体記号	HP10-KT064						平均	標準偏差
			1	2	3	4	5	6		
降伏耐力 (kN)	$P_y =$		41.58	42.58	44.74	46.08	45.04	42.60	43.77	1.76
降伏変位 (mm)	$\delta_y =$		2.43	2.76	2.71	2.80	2.94	2.51	2.69	0.19
最大耐力 (kN)	$P_{max} =$		73.39	73.42	72.74	73.45	73.13	71.75	72.98	0.66
最大耐力時変位 (mm)	$P_{max} \delta =$		11.69	15.05	11.52	13.84	12.73	16.65	13.58	2.01
終局耐力 (kN)	$P_u =$		70.40	70.51	69.31	69.86	69.63	69.07	69.79	0.58
終局変位 (mm)	$\delta_u =$		19.72	24.67	17.47	20.86	18.76	24.75	21.03	3.05
初期剛性 (kN/mm)	$K =$		17.12	15.43	16.48	16.45	15.30	16.97	16.29	0.77
降伏点変位 (mm)	$\delta_v =$		4.11	4.57	4.20	4.25	4.55	4.07	4.29	0.22
塑性率	$\mu =$		4.80	5.40	4.16	4.91	4.12	6.08	4.91	0.75
構造特性係数	$D_s =$		0.34	0.32	0.37	0.34	0.37	0.30	0.34	0.03
0.1Pmax	(kN)		7.34	7.34	7.27	7.35	7.31	7.18	7.29	0.06
0.1Pmax時の δ	(mm)		0.25	0.22	0.23	0.27	0.33	0.13	0.23	0.07
0.4Pmax	(kN)		29.36	29.37	29.10	29.38	29.25	28.70	29.19	0.26
0.4Pmax時の δ	(mm)		1.43	1.61	1.55	1.59	1.73	1.34	1.54	0.14
0.9Pmax	(kN)		66.05	66.08	65.47	66.11	65.82	64.58	65.68	0.59
0.9Pmax時の δ	(mm)		5.07	5.74	5.15	5.75	5.50	5.36	5.42	0.29
変位時の荷重 (kN)	1mm		22.12	20.15	20.68	19.35	18.02	23.70	20.67	2.02
	2mm		37.07	34.31	35.33	35.55	32.56	36.48	35.21	1.61
	3mm		49.92	45.38	48.47	48.65	45.87	49.33	47.93	1.87
	5mm		65.78	63.16	64.89	63.48	63.44	63.46	64.03	1.05
	7mm		70.14	68.68	69.32	68.70	69.22	67.38	68.90	0.92
	10mm		73.23	71.91	72.45	72.14	72.58	70.09	72.06	1.07
	20mm		-	72.19	-	63.31	-	70.86	-	-
30mm		-	-	-	-	-	-	-	-	

表 5.2 短期基準耐力の算定

HP10-KT064			
試験体	Py	2/3Pmax	Psm(参考)
HP10-KT064-1	41.58	48.93	49.92
HP10-KT064-2	42.58	48.95	45.38
HP10-KT064-3	44.74	48.49	48.47
HP10-KT064-4	46.08	48.97	48.65
HP10-KT064-5	45.04	48.75	45.87
HP10-KT064-6	42.60	47.83	49.33
試験体数 n	6	6	6
K	2.336	2.336	
平均値	43.77	48.65	47.93
標準偏差	1.76	0.44	
変動係数 CV	0.040	0.009	
ばらつき係数	0.906	0.978	
短期基準接合耐力(kN)	39.6	47.5	47.9

↑採用

Py: 降伏耐力

Pmax: 最大荷重

Psm: 特定変形時の耐力(特定変形 3 mm)

表 5.3 終局状態

部位	部材	終局状態	状況	No.
柱	木材	割裂	丸座軸太ボルト部から繊維に沿って割裂	No.2~7
	接合具(ドリフトピン)	変形	金物との接触部で曲げ	No.2~7
	接合具 (丸座軸太ボルト)	変形	木材との接触部で曲げ	No.2~7
横架材(土台)	木材	割裂	ドリフトピンとの接触部から繊維に沿って割裂	No.2~7
	金物	損傷なし	目視による	No.2~7
	接合具(ドリフトピン)	変形	金物との接触部で曲げ	No.2~7

6. 荷重-変位関係図

荷重-変位関係図(絶対変位)を以下に示す。

- 図 6.1~図 6.6 繰返載荷試験結果
- 図 6.7 繰返載荷試験結果一覧
- 表 6.1、図 6.8 単調載荷試験(予備試験)結果

表 6.1 単調載荷試験(予備試験)結果

試験体番号	降伏荷重時		最大荷重時	
	耐力(kN)	変位(mm)	耐力(kN)	変位(mm)
HP10-KT064-0	53.74	4.90	74.11	16.81

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-1

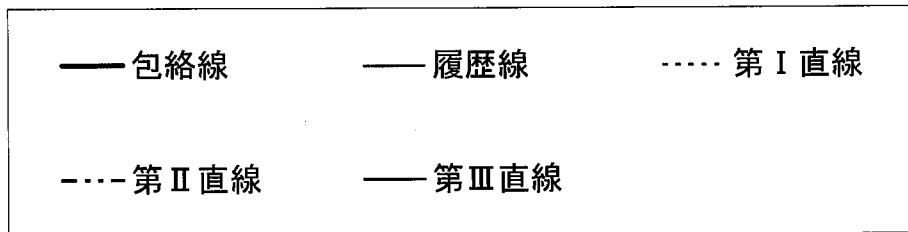
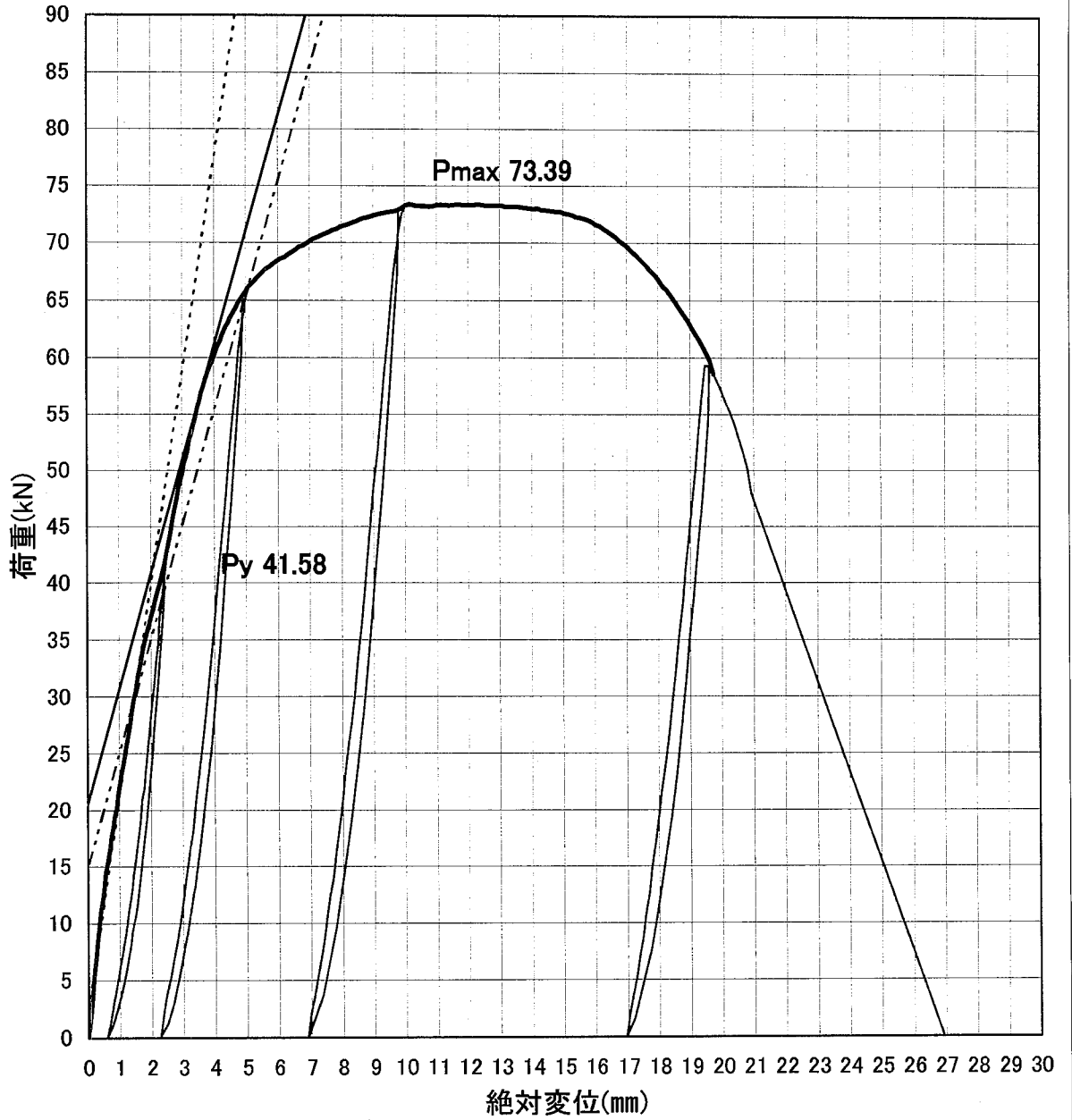


図 6.1

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-2

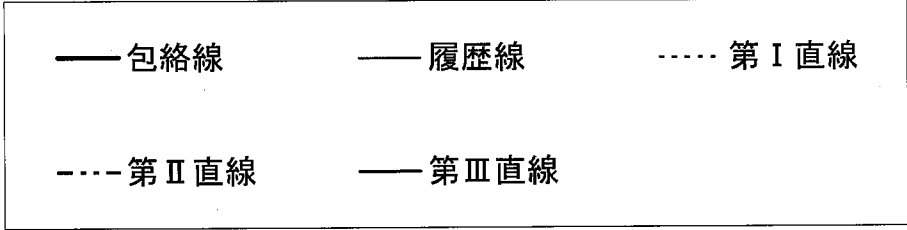
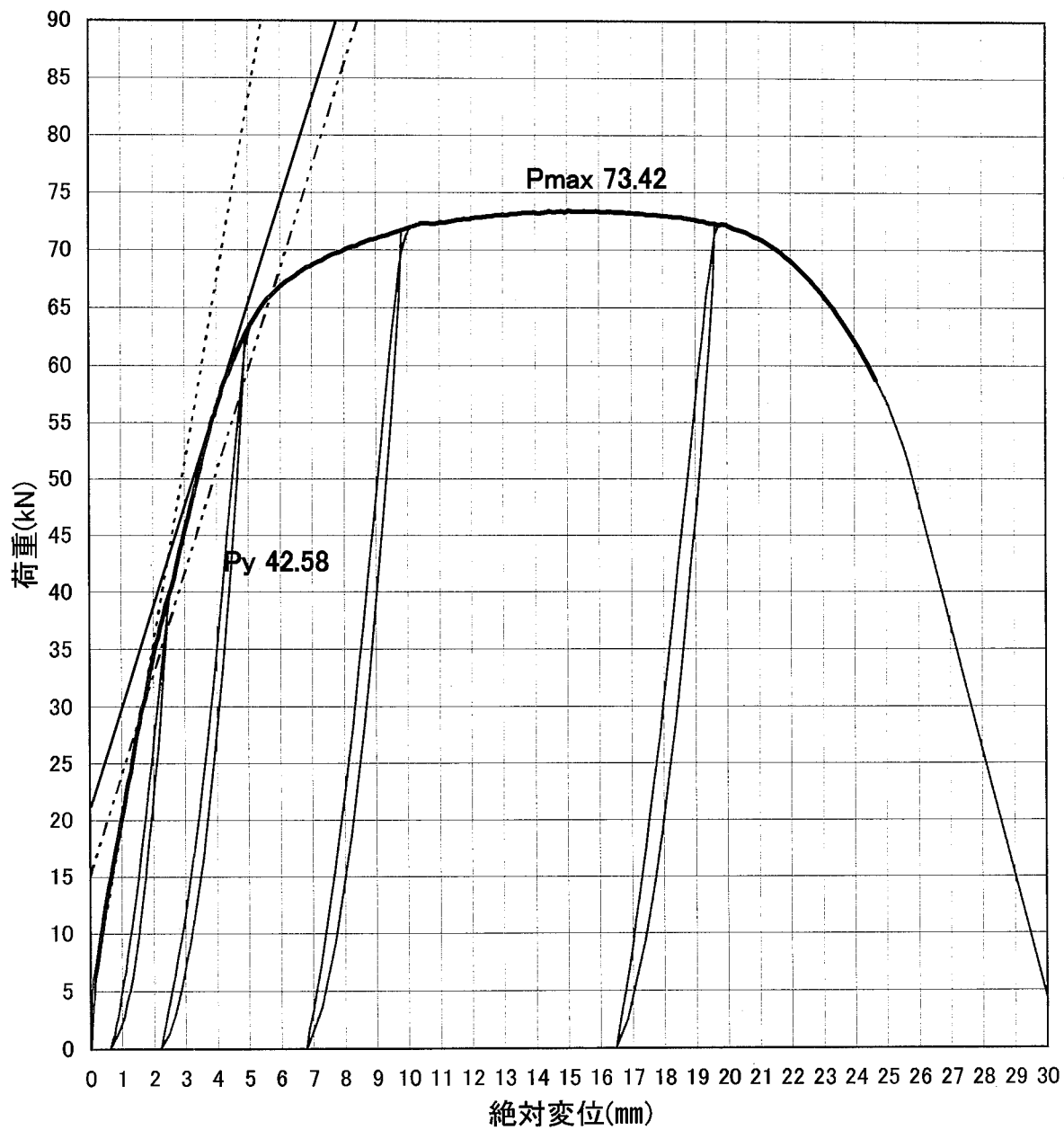


図 6.2

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-3

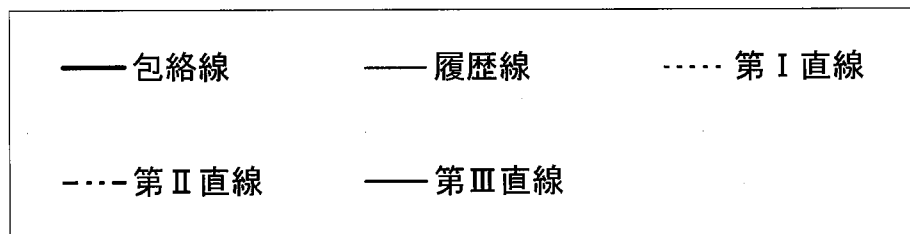
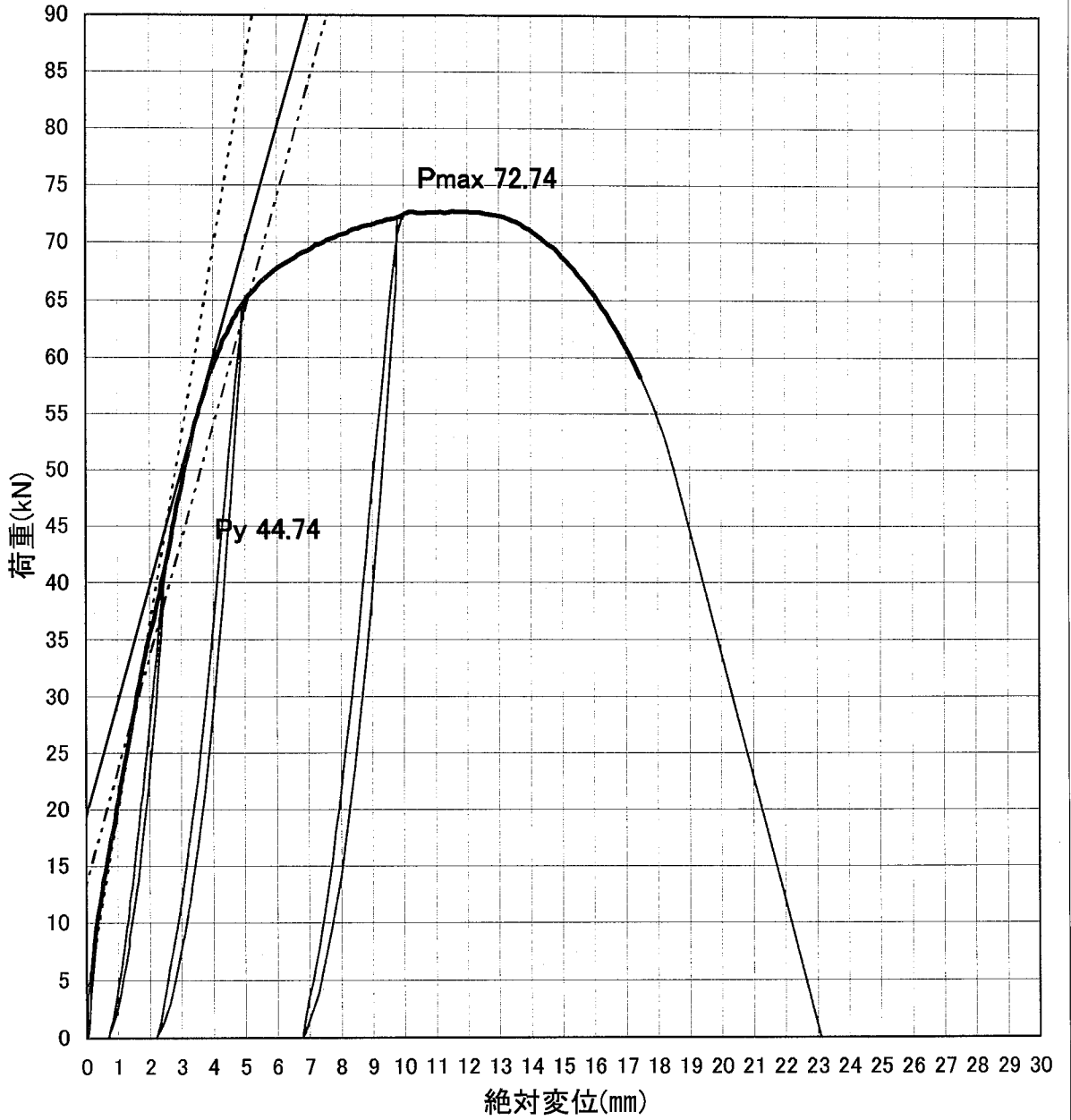


図 6.3

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-4

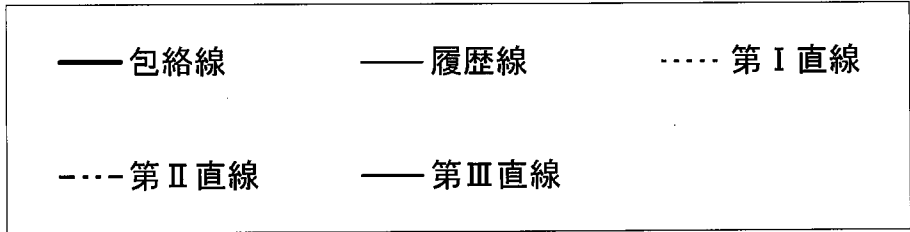
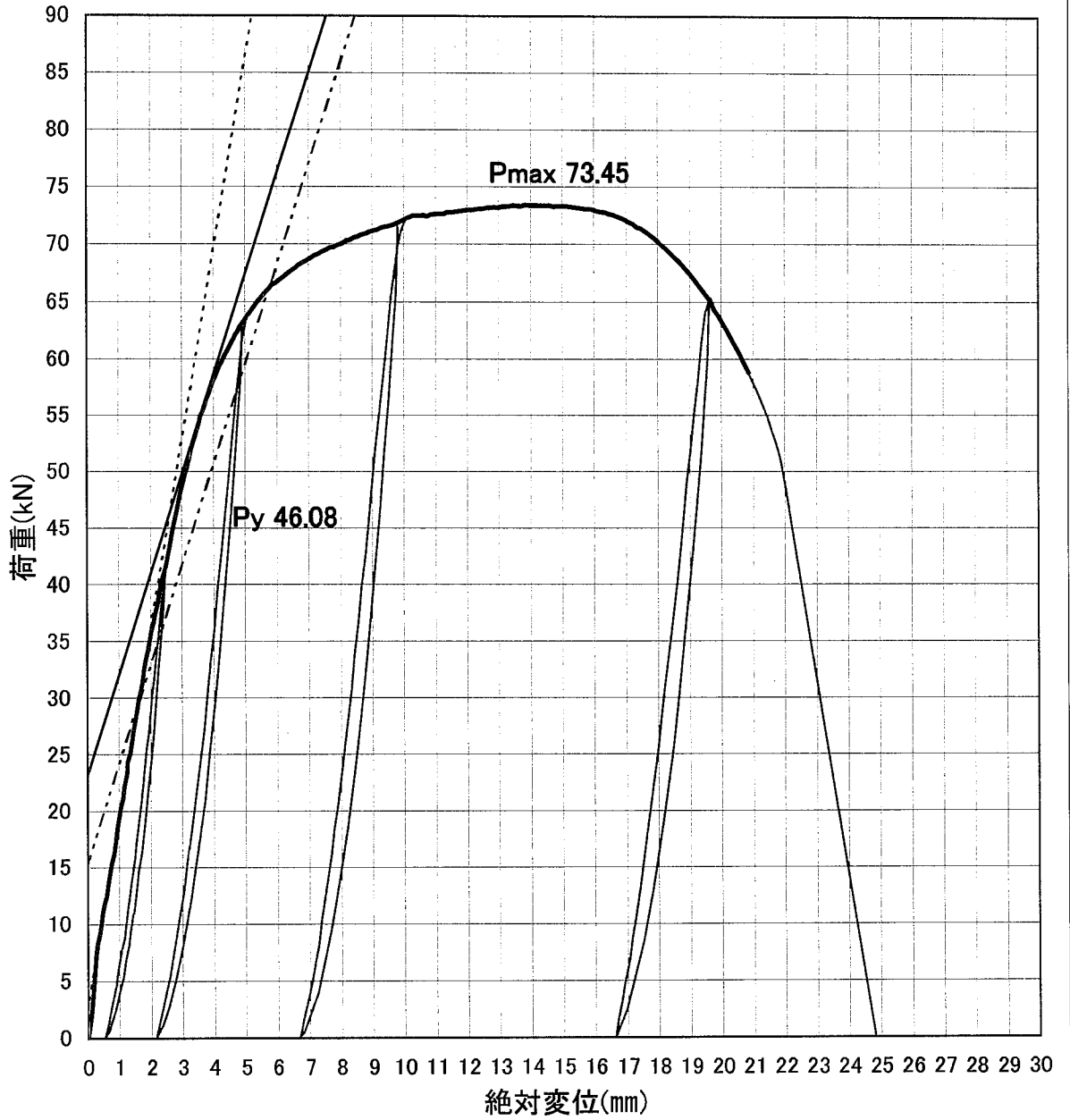


図 6.4

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-5

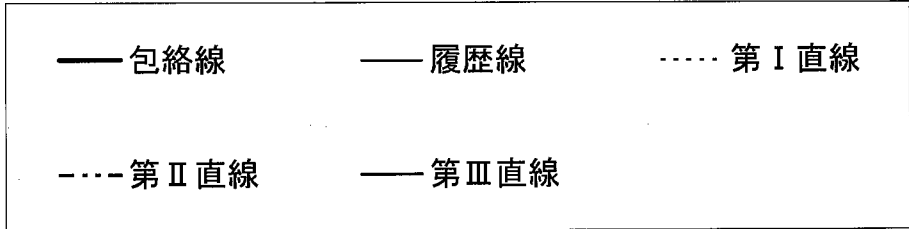
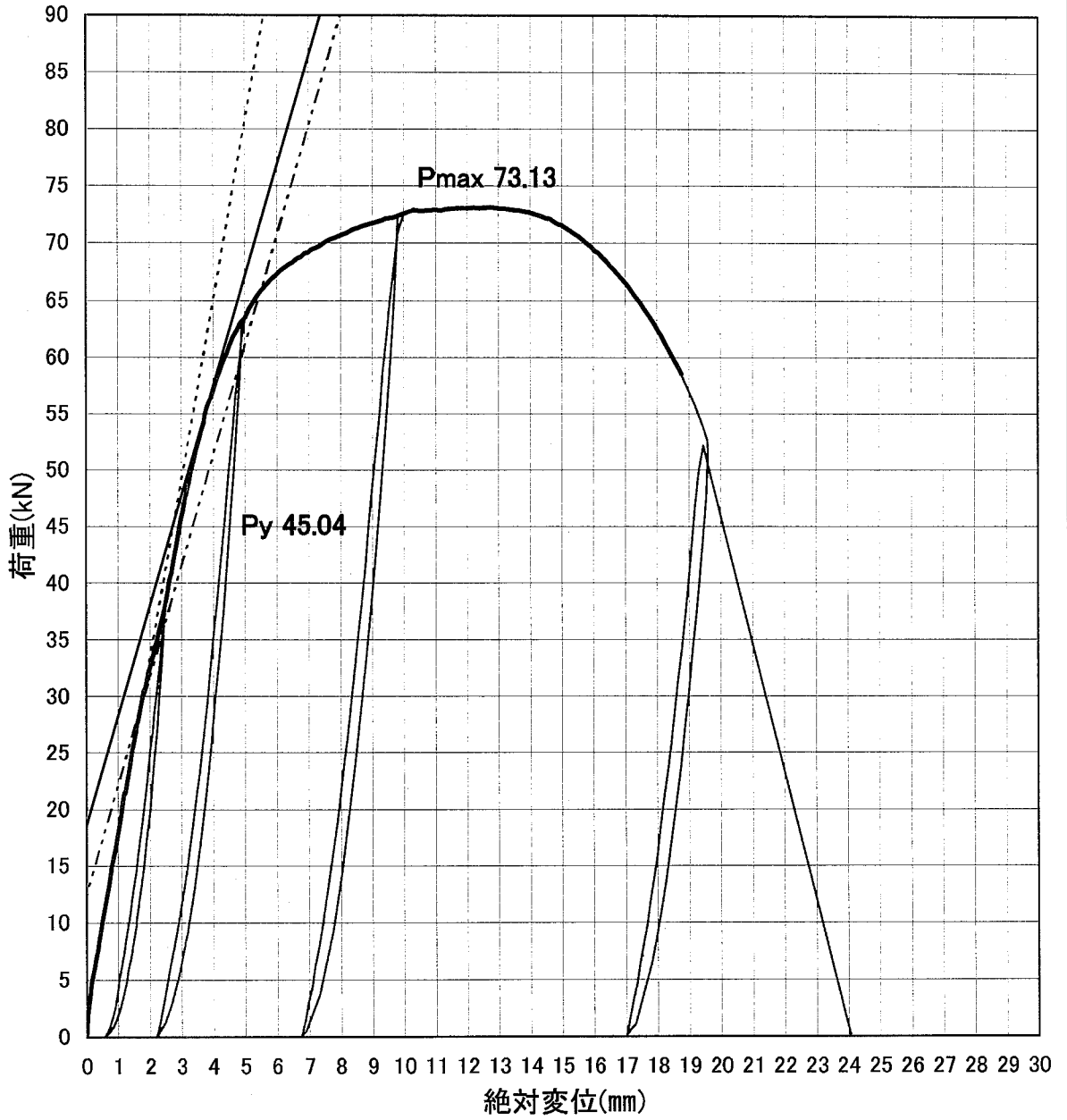


図 6.5

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-6

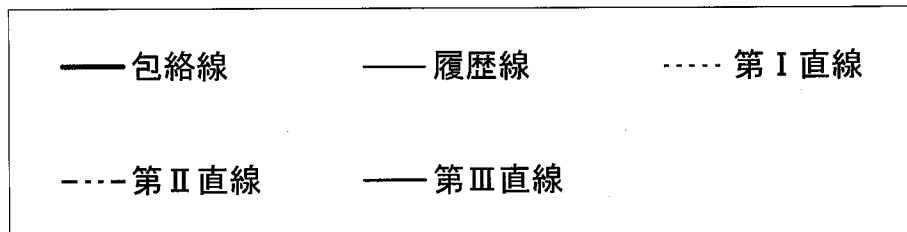
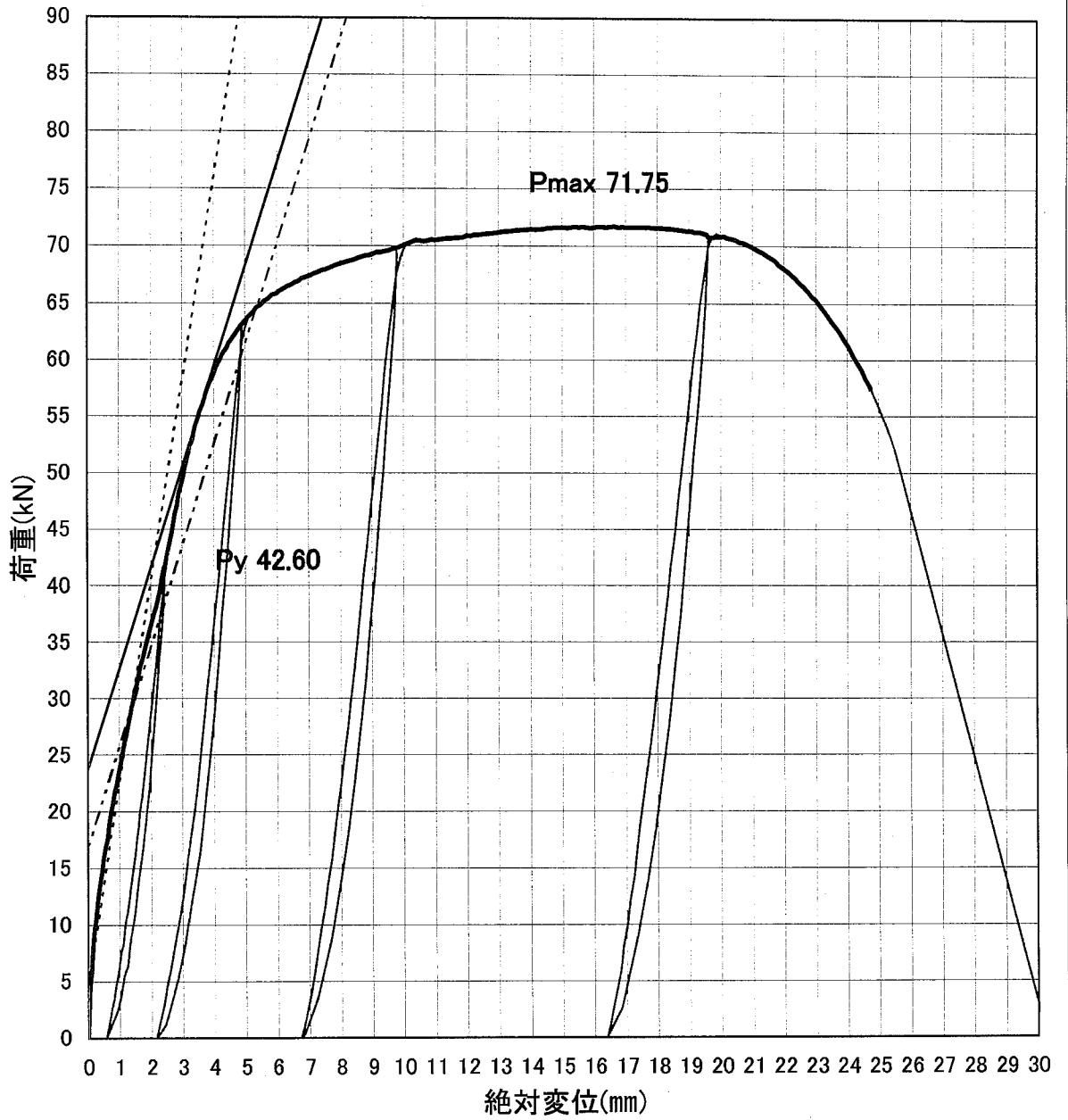


図 6.6

荷重-変位関係包絡線一覧

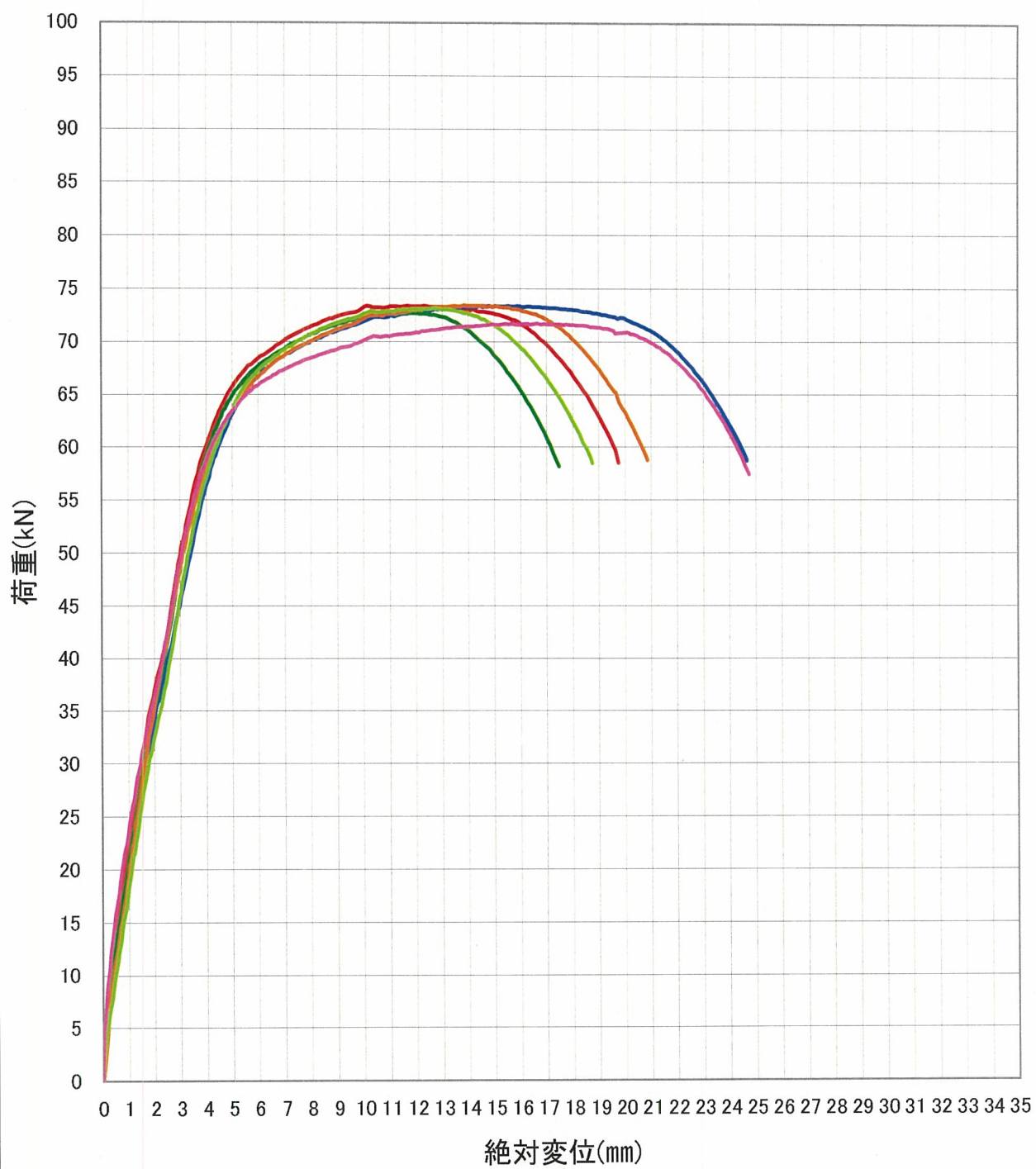


図 6.7

荷重-変位関係(降伏耐力算定直線)
HP10-KT064-0単調

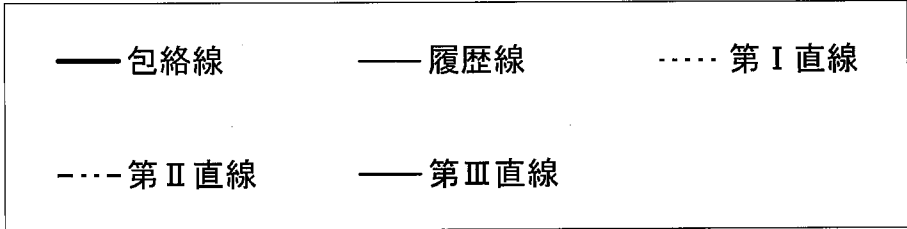
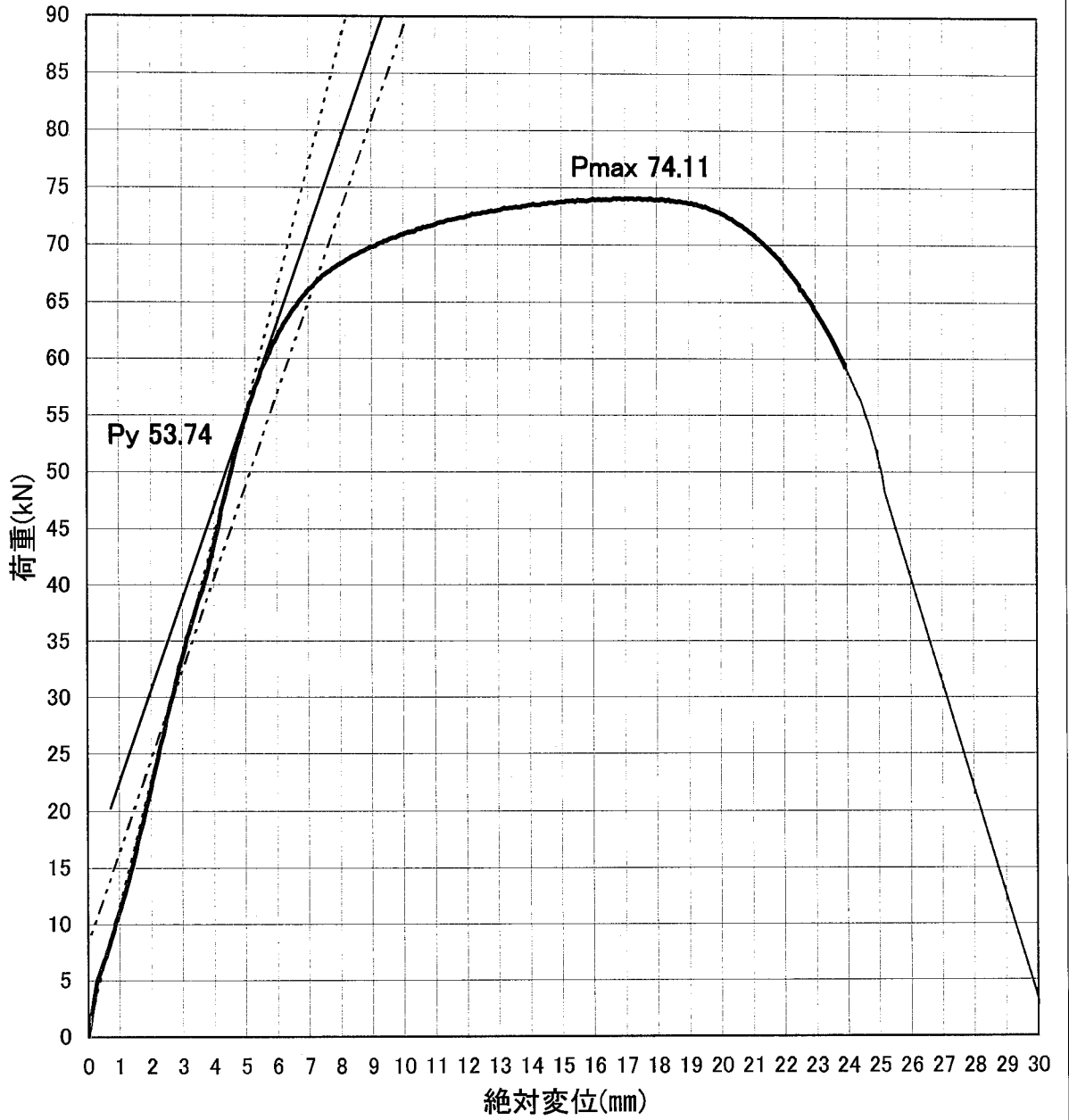


図 6.8

7. 写真

試験状況写真を次頁以降に添付する。



写真 1(1) 終局状況 (No.1)

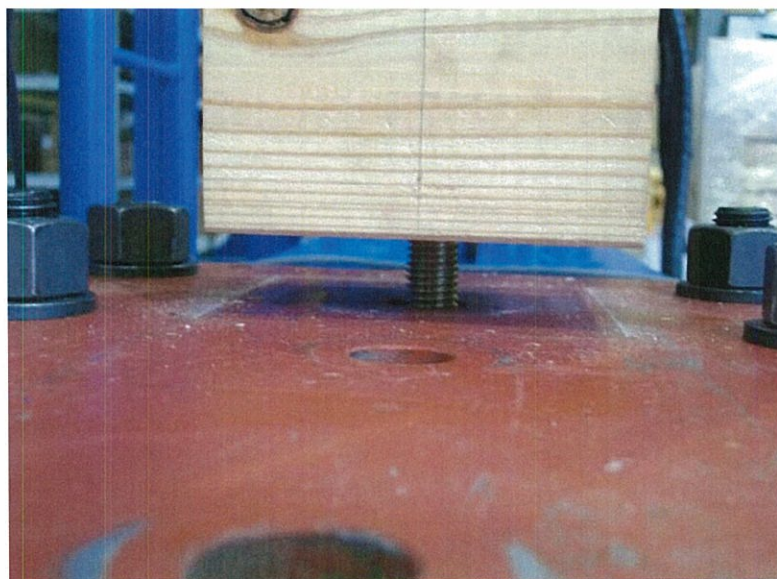


写真 1(2) 終局状況 (No.1)



写真 1(3) 終局状況 (No.1)

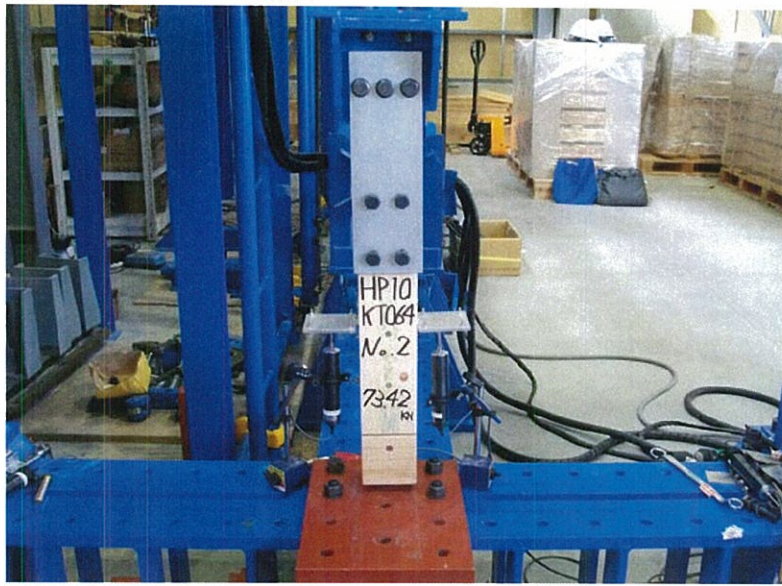


写真 2(1) 終局状況 (No.2)

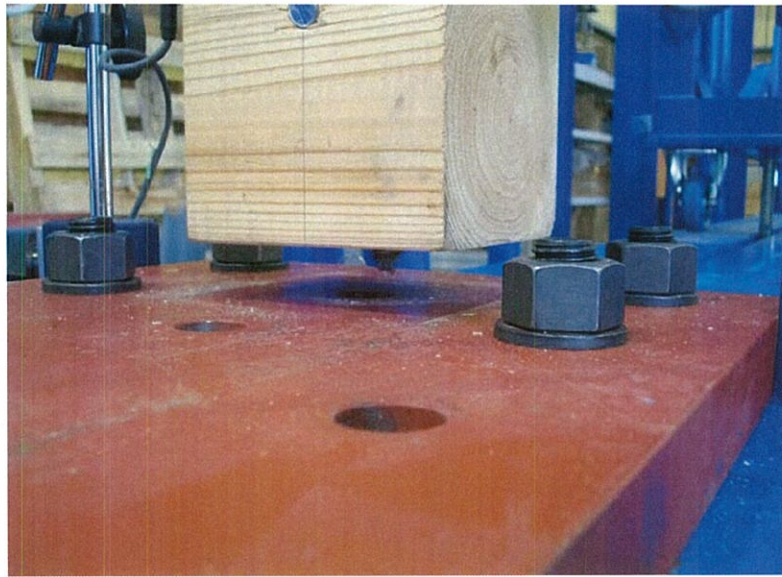


写真 2(2) 終局状況 (No.2)



写真 2(3) 終局状況 (No.2)



写真 3(1) 終局状況 (No.3)

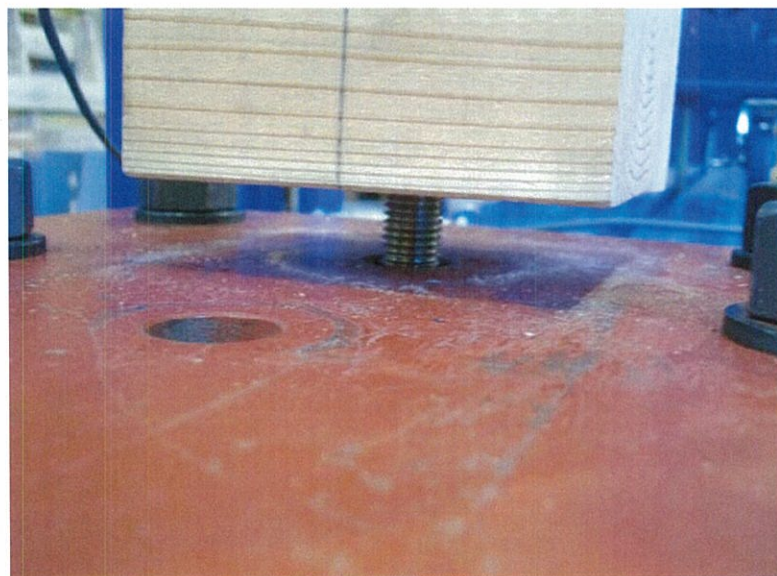


写真 3(2) 終局状況 (No.3)

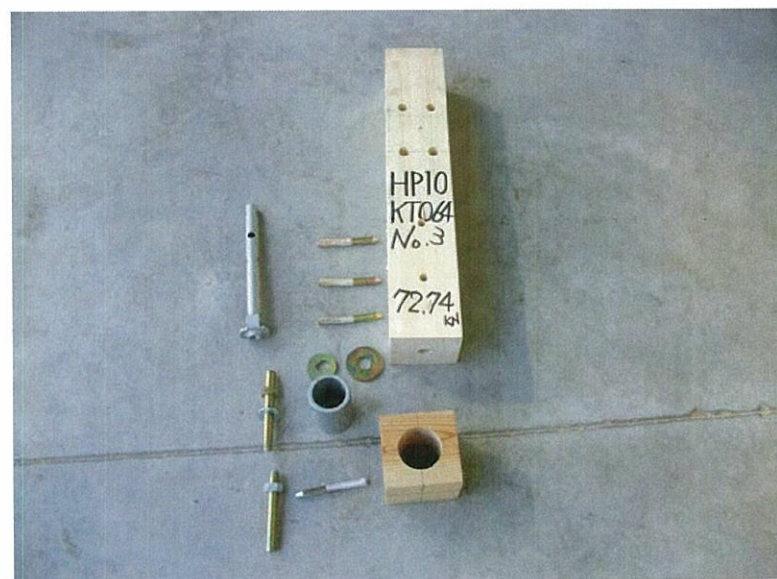


写真 3(3) 終局状況 (No.3)

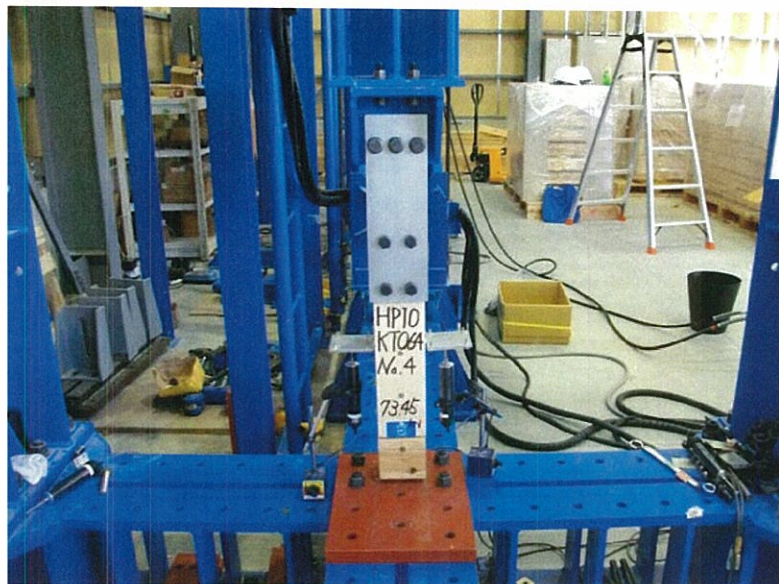


写真 4(1) 終局状況 (No.4)



写真 4(2) 終局状況 (No.4)

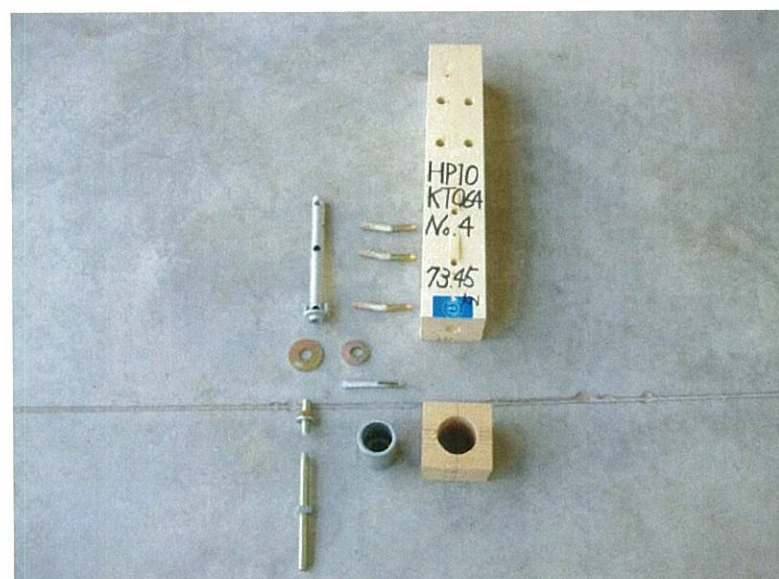


写真 4(3) 終局状況 (No.4)

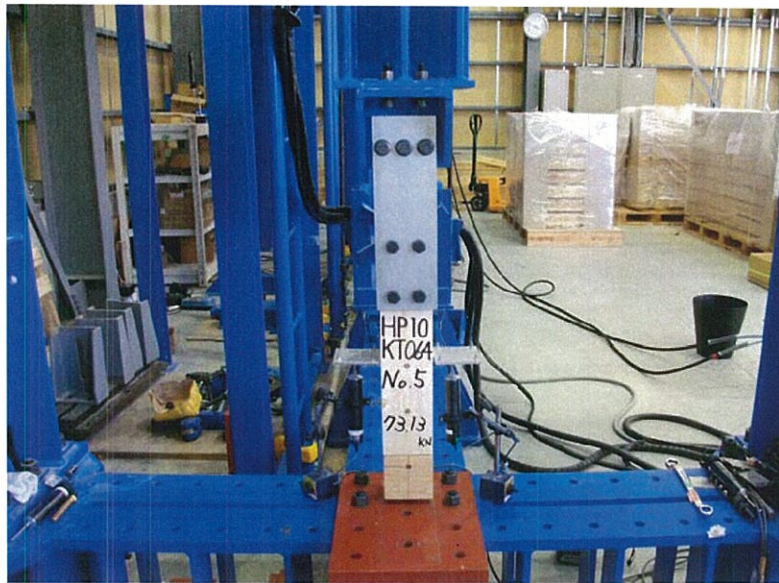


写真 5(1) 終局状況 (No.5)

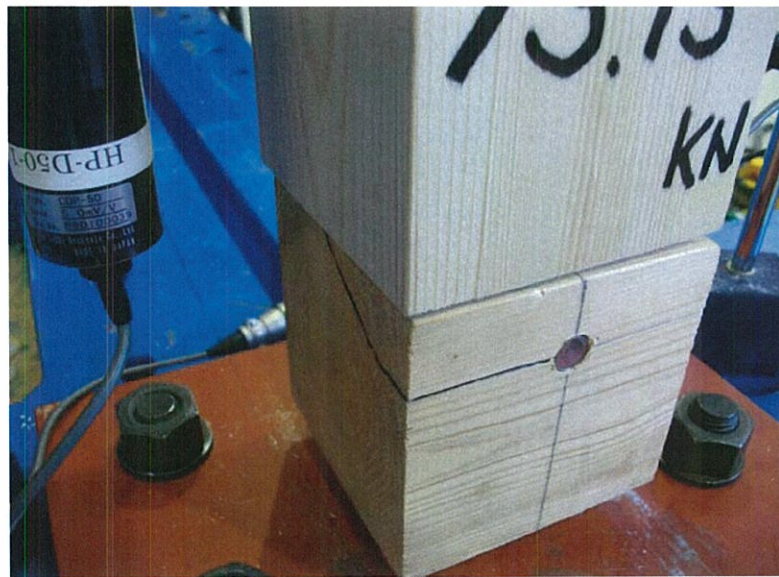


写真 5(2) 終局状況 (No.5)

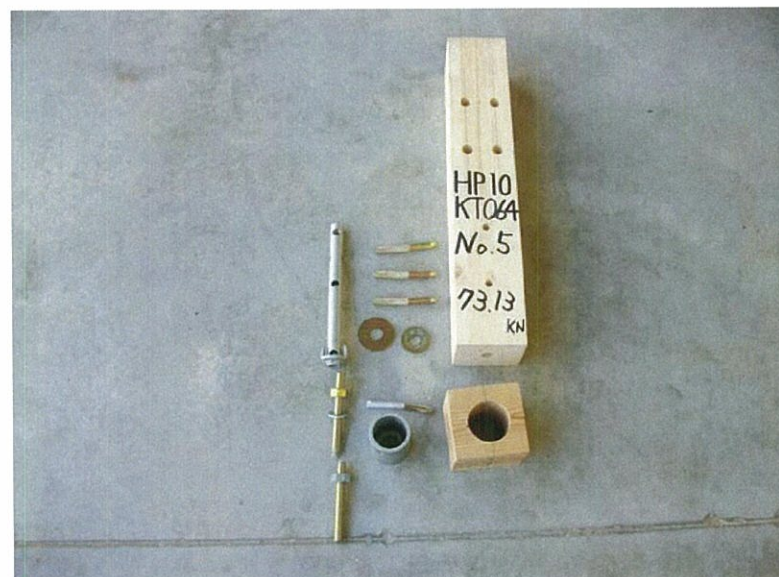


写真 5(3) 終局状況 (No.5)

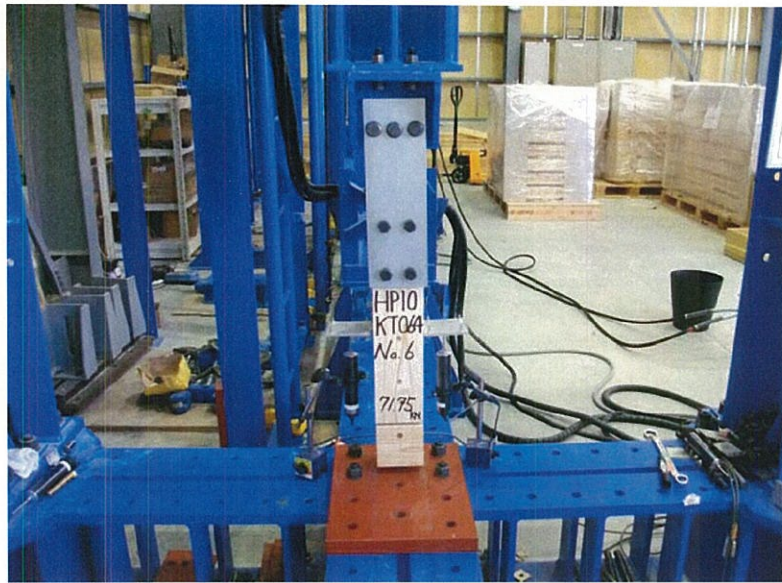


写真 6(1) 終局状況 (No.6)

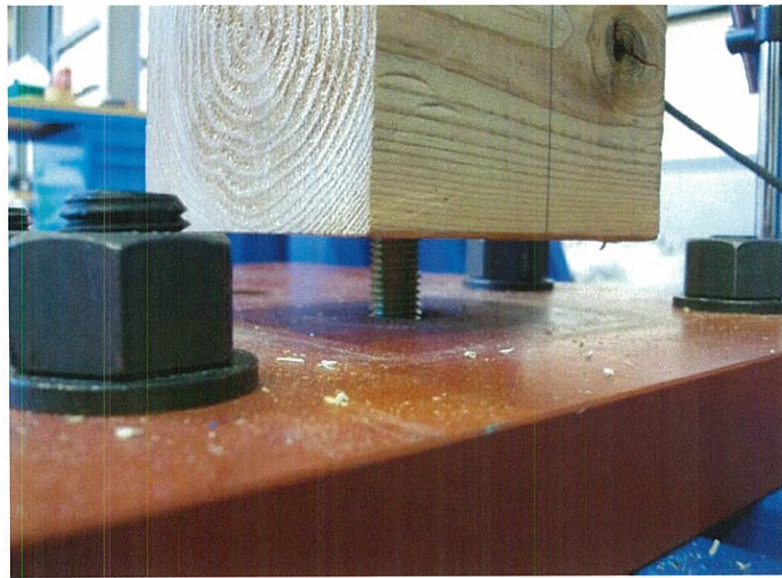


写真 6(2) 終局状況 (No.6)

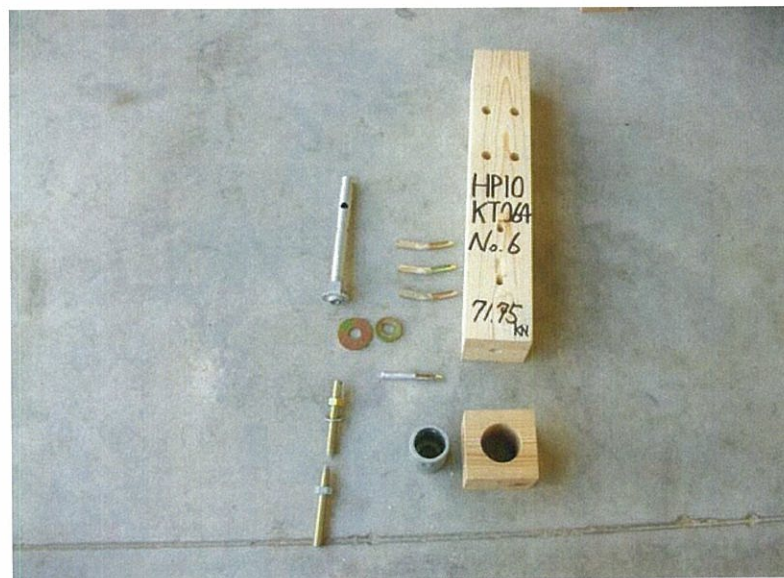


写真 6(3) 終局状況 (No.6)