第4章 壁パネル脚部隅角部の局部的圧縮強度実験

4.1 本章の目的

本章では構面静加力実験に関して整理する。まず、荷重-層間変形角関係やモーメント-層間変 形角関係を、破壊性状や実験経過とともに整理する。次にひずみについて画像計測ともに整理す る。そして最後に圧縮側脚部における耐力評価を行う。

4.2 試験体概要

試験体寸法・形状を表 4.2-1 及び図 4.2-1,2 に示す。使用した CLT パネルは高さ 2700mm,5 層 5 プライ,樹種はスギ、強度等級は MX60-5-5、 区分ラミナ:B である。パネルの壁長さ

(1000,1500mm)、軸力(0,100,180KN)、をパラメータとし、各試験体2体ずつ試験した。壁パネルに用いるラミナは幅100mm以上とし、パネルの引張側、圧縮側の両端ラミナはフィンガージョイント無しとする。図1の4)に示すように、パネルには、引きボルト接合用穴加工(90×110)を脚部一箇所に設けるが、壁長さ1000mmの試験体に関しては、穴加工がないもの2体を試験した。また、パネル脚部引張側端、柱脚圧縮端及び中央上部、下部には、引張及びせん断に抵抗するために、ホールダウン金物及びせん断金物を取り付けた。ホールダウン金物は試験体に対して、ボルトで留め付け、せん断金物は、構造用木ねじで留め付けた。基礎治具に対してはボルトで固定した。1000mm,1500mmそれぞれのせん断金物による影響を確認するための試験体を各1体ずつ試験した。

試験体の名前は壁長さ1000mmの試験体はW10,1500mmの試験体はW15とし、軸力が 0,100,200kNの試験体はそれぞれW10,15の次にA,B,Cを付けている。また軸力とは別に、穴加 工が無い試験体はD,Eを付けている

試験体名	壁長さ L (mm)	壁幅 b(mm)	軸力 Pv (KN)	穴加工	Qmax (kN)
①W10-A1			0		217.0
②W10-A2			0		243.5
③₩10-B1			100	+	206.0
(€) ₩10-B2	1000		100	1 1	193.8
⑤W10-C1	1000				199.3
@W10-C2			100		205.5
⑦W10-D1		150 -	180	無	223.0
⑧W10-D2					147.5
<u></u> 9₩10-Е1			0		49.3
10W15-A1			0		438.0
∭₩15-A2		0	0		423.0
(12)₩15-B1			100	有	456.0
(Ĵ₩15-B2	1500		100		431.3
∰₩15-C1			100		408.0
€\$₩15-C2			180		436.3
16W15-E1			0	無	89.5

表 4.2-1 試験体寸法 形状



図 4.2-2 試験体図②

4.3 試験方法

加力方法は、図 4.3-1 に示すようにアクチュエータのストローク変位による見かけの変位によ る制御とした。加力方法は引き側のみ繰り返し加力であるが W10-E,W15-E のせん断金物による 影響を確認する試験のみ押し引き繰り返し加力である。パネルのロッキングによる浮き上がりを タイロッド (PC 鋼棒:呼び径 D32) で拘束して、脚部 CLT 壁パネルに圧縮力を加える方法と する。図 4.3-2 に示すように引き側から目標変形角は 1/200、1/100、1/50、1/30、1/20rad とし た。正負は、引き側を正とし、加力高さは試験体脚部から 2855mm である。軸力は試験体頭部 に圧縮側の壁縁から 2/L(500,750mm)の位置に設置したジャッキで加力した。





4.4 計測方法

各試験体のチャンネルリストを表 4.4.1 示す。また図 4.4.1 にひずみゲージ貼り付け位置を、 図 4.4.2,4.4.3,4.4.4 に試験体 W10 と W15 の計測器位置を示す。(W15-A, B, C2 に関しては ch16 の 設置向きが違う)

ch No.	Label		測定位直説明		谷里	里包		出力			休奴
0	H. Load	絶対	水平荷重	±	1 00 0	kN	±	4000	引張	1	0.2500 kN⁄μ
1	H. Disp	絶対	水平変位	±	500	mm	±	5000	引張	-1	−0.10 mm⁄ μ
2	V. Load		鉛直荷重(タイロッド)	+	1 00 0	kN	+	3000	圧縮	-1	−0.3333 kN⁄µ
3	HD. Load		脚部ホールダウンの鉛直荷重(引張側端部から50mm)	+	100	kN	+	3000	圧縮	-1	−0.0333 kN⁄µ
4	HD. Load		脚部ホールダウンの鉛直荷重(引張側端部から50mm)ch3の裏	+	100	kN	+	3000	圧縮	-1	−0.0333 kN⁄µ
5	V Load		軸力	+	300	kN	+	3000	圧縮	-1	−0.1000 kN⁄ μ
6	H. Disp	絶対	加力側 脚部 水平	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
7	H. Disp	絶対	非加力側 脚部 水平	±	50	mm	±	2500	伸び	1	0.02 mm⁄ μ
8	H. Disp	絶対	加力側 頭部 水平	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
9	H. Disp	絶対	非加力側 頭部 水平	±	50	mm	±	2500	伸び	1	0.02 mm⁄ μ
10	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと基礎フレーム(圧縮側端部)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
11	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと基礎フレーム(圧縮側端部から100mm)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
12	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと基礎フレーム(圧縮側端部から200mm)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
13	V.Disp	相対	非加力側 壁パネルと基礎フレーム圧縮側(端部)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	–0.02 mm⁄ μ
14	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと加カ桁フレーム(圧縮側端部)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
15	V.Disp	相対	非加力側 壁パネルと加力桁フレーム(圧縮側端部)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	−0.02 mm⁄ μ
16	T.disp	相対	パネル中央 せん断変形 標点距離 680mm	±	25	mm	±	5000	伸び	1	0.005 mm⁄ μ
17	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと基礎フレーム圧縮側(端部) ch10の裏側	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	–0.02 mm⁄ μ
18	V.Disp	相対	加カ側 壁パネルと基礎フレーム(圧縮側端部から300mm)	±	50	mm	±	2500	押し込み	-1	–0.02 mm⁄ μ
19					ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
20	SG-L1		圧縮側壁端部 高さ100mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
21	SG-L2		圧縮側壁端部 高さ100mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
22	SG-L3		圧縮側壁端部 高さ100mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
23	SG-M1		圧縮側壁端部 高さ300mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
24	SG-M2		圧縮側壁端部 高さ300mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
25	SG-M3		圧縮側壁端部 高さ300mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
26	SG-H1		圧縮側壁端部 高さ600mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
27	SG-H2		圧縮側壁端部 高さ600mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
28	SG-H3		圧縮側壁端部 高さ600mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
29	SG-HH2		圧縮側壁端部 高さ1000mm		ゲ	ージファクタ	-	2.14			0.93
30	Vload-HD	F	柱頭ホールダウンの鉛直荷重(圧縮側端部から60mm)	+	100	kN	+	3000	圧縮	-1	-0.03 kN/ μ
31	Vload-HD I	В	柱頭ホールダウンの鉛直荷重(圧縮側端部から60mm)ch30の裏	+	100	kN	+	3000	圧縮	-1	−0.03 kN⁄ μ

表4.4.1 チャンネルリスト一覧



図4.4.1にひずみゲージ貼り付け位置(圧縮側端部)



図 4.4.3 変位計位置(W15-C1のみ)



4.5 実験結果

2.5.1 各値の整理方法

各応力の算出方法は以下の通りとした。

・変位Δ

試験体頭部、脚部にそれぞれ取り付けた変位計によって計測された値の差

・層せん断力 Q[kN]・・・試験体頂部に取り付けたアクチュエータに内蔵されたロードセルによって計測した水平荷重の値とする。

・軸力 Pv[kN] ・・・試験体頂部に取り付けたジャッキで加力しロードセルによって計測した軸 力の値とする。(0kN,100kN,200kN)

- ・せん断応力 τ [N/mm2]・・・上記の層せん断力を壁パネルの断面積 A(=150×1000 または 1500mm2)で除した値
- ・層間変形角 θ [rad]・・・試験体頭部に水平に取り付けた変位計によって計測した値から、試験 体頭部、脚部の水平方向の滑り量をそれぞれ除いた値とした。滑り量は試験体頭部、脚部それ ぞれ、壁の両端 2 箇所で計測しているが、その平均値をそれぞれの滑り量とした。

θ =(Δ - δ 頭部- δ 脚部)÷L

Δ:頭部架台に水平に取り付けた水平変位計で計測した絶対水平変位
 δ頭部:頭部に水平に取り付けた変位計で計測した相対滑り量(2箇所の平均値)
 δ脚部:脚部に水平に取り付けた変位計で計測した相対滑り量(2箇所の平均値)

・脚部鉛直変位 Δ ①~ Δ ⑤[mm]・・・壁パネルから脚部架台に垂直に設置した変位計によって計測した相対鉛直変位とした。

452 破壊性状と荷重変形角関係、引張抵抗荷重・鉛直変位関係

図 4.5.2-1~32 に各試験体の実験経緯、破壊性状、荷重変形関係、せん断変形関係を以下に示す。

破壊としては、基本的に、まず圧縮側脚部で亀裂が入り、次に引きボルト穴付近に亀裂が入り、 最後にボルト穴付近で破断する。

(1) W10-A1(L=1000mm, Pv=0kN, 穴加工有り)

目標変形角	三十 旺今 仪又 \四
[rad]	言れ 海史 花主 辺回
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	圧縮側脚部破壊開始
1/30	ボルト穴付近の亀裂
1/20	ボルト穴付近の破断
備老∎変更占	・浮き上がり側脚部にホールダウン金物なし
师 句 女文示	・1/20直前で球座がとれるアクシデント



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部断面(1/30rad)



G ボルト穴・裏(試験後)



B試験体全体図(試験後)



E 圧縮側脚部・裏(1/30rad)



H 圧縮側脚部・裏(試験後) 図 4.5.2-1 破壊性状(W10-A1)



C 左側脚部浮上がり(1/100rad)



Fボルト穴・表(試験後)



I 圧縮側脚部 · (試験後)

1) 水平荷重 · 層間変形角関係





(2) W10-A2(L=1000mm, Pv=0kN, 穴加工有り)

目標変形角	=+ 昨全 纪公园
[rad]	古江海天市主江回
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	圧縮側脚部破壊開始
1/30	ボルト穴付近の亀裂
終了	ボルト穴付近の破断
	・浮き上がり側脚部裏にホールダウン金物なし
備考 変更点	・1/30時点でタイロッド傾きのため球座のストッパーはずす
	・1/20直前で球座がとれるアクシデント



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部断面(1/30rad)



G ボルト穴・裏(試験後)



B 試験体全体図(試了後)



E 圧縮側脚部・裏(1/30rad)



H 圧縮側脚部・表(試験後) 図 4.5.2-3 破壊性状(W10-A2)



C 左側脚部浮上がり(1/50rad)



Fボルト穴・表(試験後)



I 左側脚部・表(試験後)

■荷重 層間変形角関係

1) 水平荷重•層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
243.5	0.0532	1.590	7 58 .3

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係







図 4.5.2-4 各部の挙動(W10-A2)

(3) W10-B1(L=1000mm, Pv=100kN, 穴加工有り)

目標変形角	
[rad]	市工局欠ギ生ル回
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	圧縮側脚部破壊開始ボルト穴付近の亀裂
1/30	ボルト穴付近の亀裂の発展
終了	ボルト穴付近の破断
備者 変更占	↓ここから浮き上がり側脚部にホールダウン金物付ける。



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部・裏(終了後)



G ボルト穴・裏(試験前)



B試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・表(試験前)



H ボルト穴・裏(試験後) 図 4.5.2-5 破壊性状(W10-B1)



C 左側脚部浮上がり(試験後)



Fボルト穴・表(試験後)



Iボルト穴・裏2(試験後)

1) 水平荷重·層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
211.3	0.0355	1.378	708.1

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係







4.5.2-6 各部の挙動(W10-B1)

(4) W10-B2(L=1000mm, Pv=100kN, 穴加工有り)

目標変形角	討除级冯
[rad]	百八海天水注 儿巴
1/200	特になし
1/100	圧縮側脚部破壊開始
1/50	ボルト穴付近の亀裂
終了	ボルト穴付近の破断
備考·変更点	特になし



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部・裏(終了後)



G ボルト穴・裏(試験前)



B 試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・表(試験前)



Hボルト穴・裏(試験後) 図 4.5.2-7 破壊性状(W10-B2)



C 左側脚部浮上がり(試験後)



Fボルト穴・表(試験後)



Iボルト穴・裏2(試験後)

1) 水平荷重·層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
193.8	0.0307	1.095	633.5

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係



■引張抵抗鉛直荷重(タイ+HD)・脚部鉛直変位関係



図 4.5.2-8 各部の挙動(W10-B2)

(5) W10-C1(L=1000mm, Pv=190kN, 穴加工有り)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	ጋ - /
[rad]	記駛栓迴
1/200	特になし
1/100	圧縮側脚部破壊開始
1/50	ボルト穴付近の亀裂
終了	ボルト穴付近の破断
備老	特になし



A 試験体全体図(試験前)



D ボルト穴・裏(試験前)



G 圧縮側断面(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



E 圧ボルト穴・表(試験後)



H 浮き上がり側脚部ホールダウン金物・表(試験前)

図 4.5.2-9 破壊性状(W10-C1)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



I 浮き上がり側脚部ホールダウン金物・表(試験後)

1) 水平荷重 · 層間変形角関係



図 4.5.2-10 破壊性状(W10-C1)

(6) W10-C2(L=1000mm, Pv=180kN, 穴加工有り)

目標変形角	言+* 昨全 绞∑吗
[rad]	高八海央祚全 迎
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	圧縮側脚部破壊開始
1/30	ボルト穴付近の亀裂
終了	ボルト穴付近の破断
備考·変更点	特になし



A 試験体全体図(試験前)



Dボルト穴・裏(試験前)



G 圧縮側断面 1(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・表(試験後)



H 圧縮側断面 2(試験後) 図 4.5.2-11 破壊性状(W10-C2)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



I 圧縮側脚部

1) 水平荷重•層間変形角関係



図 4.5.2-12 各部の挙動(W10-C2)

(7) W10-D1(L=1000mm, Pv=180kN, 穴加工無し)

目標変形角	言犬 旺全 绞又 \吗
[rad]	高八海央市全江回
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	圧縮側脚部破壊開始
1/30	圧縮側脚部破壊の発展
終了	圧縮側脚部破壊
備考·変更点	・ボルト穴なし



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部・表(試験後)



G 圧縮側断面(試験前)



B 試験体全体図(試験後)



E 圧縮側脚部・裏(試験前)



H 圧縮側断面(試験後) 図 4.5.2-13 破壊性状(W10-D1)



C 圧縮側脚部・表(試験前)



F 圧縮側脚部・裏(試験後)



I引張側脚部断面(試験後)

1) 水平荷重 · 層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
223.0	0.0316	0.000	703.4

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係







図 4.5.2-14 各部の挙動(W10-D1)

- (8) W10-D2(L=1000mm, Pv=180kN, 穴加工無し)
- ■実験経過と破壊性状

目標変形角			
[rad]			
1/200	特になし		
1/100	特になし		
1/50	圧縮側脚部破壊開始		
1/30	圧縮側脚部破壊の発展		
終了	圧縮側脚部破壊		
備考·変更点	 ・浮き上がり側ホールダウン金物裏にビズ入れ忘れ 		

_ |・ボルト穴なし



A 試験体全体図(試験前)



D 圧縮側脚部・表(試験後)



G 圧縮側断面(試験前)



B 試験体全体図(試験後)



E 圧縮側脚部・裏(試験前)



H 圧縮側断面(試験後) 図 4.5.2-15 破壊性状(W10-D2)



C 圧縮側脚部・表(試験前)



F 圧縮側脚部・裏(試験後)



I引張側脚部断面(試験後)



399.9

0.06





(9) W10-E1(L=1000mm, Pv=0kN, 穴加工無し)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	=+ 昨全 幺又 \吗		
[rad]	高、缺從迴		
1/200	特になし		
1/100	特になし		
1/50	特になし		
1/30	特になし		
1/20	圧縮側脚部破壊開始		
1/15	ボルト穴裏破壊。		
備考•変更点	・せん断金物影響実験		



A 試験体全体図(試験前)



B 試験体全体図(試験後)



C せん断金物・表(試験後)



D せん断金物・表(試験後 2)

図 4.5.2-17 破壊性状(W10-E1)

1) 水平荷重·層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
49.3	0.0488	0.233	977.6

3)せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係





(10) W15-A1(L=1500mm, Pv=0kN, 穴加工有り)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	三十 旺今 父又 `四		
[rad]	記版 版 裕 迴		
1/200	特になし		
1/100	特になし		
1/50	ボルト穴付近の亀裂		
終了	ボルト穴付近の破断		
	・途中でSL3のゲージ切れた		
III 何	•途中でホールダウン金物のビズの一つが飛ぶ		



A 試験体全体図(試験前)



Dボルト穴・表(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・裏(試験前)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-19 破壊性状(W15-A1)

1) 水平荷重•層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
438.0	0.0270	3.606	1001.4

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係



■引張抵抗鉛直荷重(タイ+HD)·脚部鉛直変位関係





(11) W15-A2(L=1500mm, Pv=0kN, 穴加工有り)

目標変形角	試験経過	
[rad]		
1/200	特になし	
1/100	特になし	
1/50	ボルト穴付近の亀裂	
終了	ボルト穴付近の破断	
備考·変更点	特になし	



A 試験体全体図(試験前)



Dボルト穴・表(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



B 試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・裏(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-21 破壊性状(W15-A2)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験後 2)









(12) W15-B1(L=1500mm, Pv=100kN, 穴加工有り)

目標変形角		
[rad]		
1/200	特になし	
1/100	特になし	
1/50	ボルト穴付近の亀裂	
終了	ボルト穴付近の破断	
備考·変更点	特になし	



A 試験体全体図(試験前)



D 圧ボルト穴・表(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・裏(試験前)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-23 破壊性状(W15-B1)

1) 水平荷重 層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
456.0	0.0285	3.499	1036.9

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係



■引張抵抗鉛直荷重(タイ+HD)·脚部鉛直変位関係



図 4.5.2-24 各部の挙動(W15-B1)

(13) W15-B2(L=1500mm, Pv=100kN, 穴加工有り)

目標変形角	計路経過	
[rad]	高八海火水王 2回	
1/200	特になし	
1/100	特になし	
1/50	ボルト穴付近の亀裂	
終了	ボルト穴付近の破断	
備考·変更点	特になし	



A 試験体全体図(試験前)



Dボルト穴・表(試験後)



B試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・裏(試験前)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-25 破壊性状(W15-B2)

1) 水平荷重 層間変形角関係



Qmax	$ heta_Q$ max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
456.0	0.0285	3.499	1036.9

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係



■引張抵抗鉛直荷重(タイ+HD)·脚部鉛直変位関係




(14) W15-C1(L=1500mm, Pv=180kN, 穴加工有り)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	
[rad]	高八殿 花 迎
1/200	特になし
1/100	特になし
1/50	ボルト穴付近の亀裂
終了	ボルト穴付近の破断
備老 亦 百占	性にたし



A 試験体全体図(試験前)



D ボルト穴・表(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



E ボルト穴・裏(試験前)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-27 破壊性状(W15-C1)

■荷重·層間変形角関係

1) 水平荷重 層間変形角関係





図 4.5.2-28 各部の挙動(W15-C1)

(15) W15-C2(L=1500mm, Pv=180kN, 穴加工有り)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	三十 旺今 父又 \四		
[rad]	乱駛栓迴		
1/200	特になし		
1/100	特になし		
1/50	ボルト穴付近の亀裂		
終了	ボルト穴付近の破断		
備考·変更点	・ここからせん断の変位計の向きを変えた		



A 試験体全体図(試験前)



D ボルト穴・表(試験後)



B試験体全体図(試験後)



Eボルト穴・裏(試験前)



Cボルト穴・表(試験前)



Fボルト穴・裏(試験後)



G 圧縮側脚部断面(試験前)



H 圧縮側脚部断面(試験後) 図 4.5.2-29 破壊性状(W15-C2)

■荷重·層間変形角関係

1) 水平荷重 層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
436.3	0.0263	3.400	948.9

3) せん断変形・層間変形関係

2) 引張鉛直荷重(タイ+HD) 層間変形角関係



■引張抵抗鉛直荷重(タイ+HD)·脚部鉛直変位関係





(16) W15-E1(L=1500mm, Pv=0kN, 穴加工無し)

■実験経過と破壊性状

目標変形角	<u>=→ ₩</u> ~ 42 \⊡		
[rad]	言八族, 從1回		
1/200	特になし		
1/100	特になし		
1/50	特になし		
1/30	特になし		
終了	特になし		
備考·変更点	・せん断金物影響実験		



A 試験体全体図(試験前)



D せん断金物・裏(試験後)



B 試験体全体図(試験後)



E せん断金物・表(試験後 2) 図 4.5.2-31 破壊性状(W15-E1)



C せん断金物・表(試験後)

■荷重·層間変形角関係

1) 水平荷重·層間変形角関係



Qmax	θ_Q max	せん断変形	Tsmax
kN	rad	mm	kN
89.5	0.0317	0.361	113.9

0.06



図 4.5.2-32 各部の挙動(W15-E1)

453 モーメント 層間変形角関係

外力によるモーメント MP はせん断力 Q とパネル高さ H の、軸力 Pv(0,100,200kN)と軸力と 中立軸の水平距離の関係から式(1)を用いて求める。この値の妥当性を確認するためにロードセル により計測したホールダウン金物、タイロッドの軸力から式(2)により算出した引張抵抗モーメン ト MT との関係を示す。

外力によるモーメント MP[kN・m]・・・水平荷重に高さを乗じ、そこから頭部軸力と中 立軸の圧縮縁からの水平距離から壁の長さの半分を乗じた値を足したモーメント

 $MP=Q \times H + Pv \times (Xp-L/2)$ $Xp=\delta C/(\delta C + \delta T) \times L$

(1)

H:壁パネル下端部から頭部鉄骨架台の下端部までの高さ(2,700mm)

Pv: 試験体頭部中央に加えた軸力(0、100、200kN)

L:壁パネルの長さ(1000 または 1500mm)

Xp:中立軸位置(圧縮側の壁縁からの距離)

δC: 圧縮側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値

δT:引張側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値



・引張抵抗モーメント MT[kN・m]・・・タイロッド,ホールダウン金物にかかる軸力に応力中心 間距離 j を乗じた値とした。

MT=Pup1×j1+Pup2×j2+Pup3×j3 j1=d1-Xp/3 j2=d2-Xp/3 j3=Xp/3-d3 (2)

Pup1:試験体頭部で計測したタイロッドにかかる軸力

Pup2:試験体脚部で計測したホールダウン金物にかかる軸力

Pup3:試験体柱頭で計測したホールダウン金物にかかる軸力

j1:応力中心間距離(タイロッド)

j2:応力中心間距離(脚部ホールダウン金物)

j3:応力中心間距離(柱頭ホールダウン金物)

d1:タイロッドから圧縮側の壁端までの距離(850mm,1350mm)

d2:脚部のホールダウン金物から圧縮側の壁端までの距離(950mm,1450mm)

d3: 柱頭のホールダウン金物から圧縮側の壁端までの距離(60mm)

Xp:中立軸位置(圧縮側の壁縁からの距離)(mm)



図4.5.3-2 脚部ホールダウン・せん断金物の軸力の位置



図 4.5.3-3 柱頭ホールダウンの軸力の位置

各試験体の各最大モーメントと誤差を表 4.5.3-1 各モーメント層間変形角関係と誤差を図 4.5.3-1,2 に示す。W10-A2 に関しては脚部のホールダウンにロードセルを付け忘れたため MT が小 さな値になったが、その他の誤差は-3~11.9%となっており、精度は高いと言える。

表 4.5.3-1

試験体名	W10-A1	W10-A2	W10-B1	W10-B2	W10-C1	W10-C2	W10-D1	W10-D2
MPmax (kN)	585.0	656.1	554.1	554.1	516.6	530.7	576.1	354.8
MTmax (kN)	576.1	539.7	527.4	527.4	466.6	507.0	517.6	312.7
誤差(%)	1.5	17.7	4.8	4.8	9.7	4.5	10.2	11.9

試験体名	W15-A1	W15-A2	W15-B1	W15-B2	W15-C1	W15-C2
MPmax (kN)	1182.6	1142.1	1205.3	1141.8	1056.0	1134.7
MTmax (kN)	1181.3	1176.5	1220.2	1137.3	1021.1	1119.4
誤差(%)	0.1	-3.0	-1.2	0.4	3.3	1.3

1)W10-A1

2)W10-A2



6)W10-C2















8)W10-D2



























4.5.4 中立軸・鉛直変位分布・プレスケールシート

(1)中立軸の挙動

変形に伴う中立軸位置の移動履歴を確認する。図 4.5.4-1 で示すように中立軸位置は各試験体 で脚部に設置し変形(CH10,12,18)から算出した変位 0 となるところとし、式(a)で求める。また各 試験体の挙動を図 4.5.4-2,3 に整理する。

$Xp = \delta c / (\delta c + \delta T) \times L$

(a)

Xp:中立軸位置(圧縮側の壁縁からの距離)
 L:壁パネルの長さ(1000または1500mm)
 δT:圧縮側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値
 δT:引張側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値



図 4.5.4-1 中立軸位置







図 4.5.4-3 各試験体の中立軸位置挙動 2

(2) 脚部変位による中立軸位置とプレスケールシートによる中立軸位置の比較

図 4.5.4-7~4.5.4-11 に示すように(1)の式(a) で求めた中立軸位置とプレスケールシートで得た中立軸位置を比較する。表 4.5.4-1 で Pmax 時の各中立軸位置を示す。おおよそ計算値とプレスケールシートの中立軸位置は等しいことがわかる。

プレスケールシートは図 4.5.4-4 に示すように試験体圧縮縁下部に設置し、加えた圧力に応じ て赤く発色するフィルム (ロールタイプ)、面圧分布を可視化・定量化することができるシートで あり、色がついていれば力がかかっていると言える。図 4.5.4-5 に見方を示す。

表 4.5.4-1 最大値まとめ

試験体名	W10-A1	W10-A2	W10-B1	W10-B2	W10-C1	W10-C2	W10-D1	W10-D2
計算値(mm)	343.9	393.2	325.3	395.3	387.0	365.8	355.1	252.2
シート(mm)	330.0	390.0	350.0	400.0	466.6	400.0	330.0	230.0

試験体名	W15-A1	W15-A2	W15-B1	W15-B2	W15-C1	W15-C2
計算値(mm)	482.3	485.9	491.6	524.0	497.4	510.7
シート (mm)	500.0	495.0	500.0	520.0	540.0	500.0



図 4.5.4-4 プレスケールシート設置位置



標準色見本

1.5

1.1

0.9

0.7

D.5

D.3

0.1



図 4.5.4-5 プレスケールシート見方





W10-A2



W15-A, B, C 図 4.5.4-6 変位計位置

プレスケールシートによる中立軸位置

2)W10-A2

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

3)W10-B1

1 プレスケールシートによる中立軸位置 図 4.5.4-7 中立軸比較①

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

5)W10-C1

プレスケールシートによる中立軸位置

6)W10-C2

1 プレスケールシートによる中立軸位置 図 4.5.4-8 中立軸比較②

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

8)W10-D2

プレスケールシートによる中立軸位置

10)W15-A1

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

12)W15-B1

プレスケールシートによる中立軸位置

13)W15-B2

置 プレスケールシートによる中立軸位置 図 4.5.4-10 中立軸比較④

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

脚部による中立軸位置

プレスケールシートによる中立軸位置

図 4.5.4-11 中立軸比較⑤

4.5.5 圧縮側脚部の耐力評価

試験体圧縮側脚部の耐力評価として最大層せん断力Qmax時の圧縮応力度 GCと引張圧縮合力間距離 j 求める。また中立軸位置Xpの求め方は以下の通りである。

中立軸 Xp 図 2.5.5-1 に示すように圧縮応力度 σ C と引張圧縮応力間距離 j を求める時に使中立軸位置 Xp は,引張,圧縮の脚部鉛直変位計で計測した変位 δ C, δ T から式(1)を用いて求めた。

$$Xp = \frac{\delta c}{\delta c + \delta T} \times L$$
(1)

Xp: 圧縮側の壁縁からの中立軸の距離(mm)

δC: 圧縮側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値

δT:引張側脚部に設置した鉛直変位計で計測した値

図 4.5.5-1 中立軸位置 Xp

(1) 圧縮側脚部塑性化の確認

圧縮側脚部の塑性化を確認するために圧縮応力度 $\sigma C \delta x \delta a \sigma C t \delta c + \lambda v h c k a c k$

$\sigma C = \sigma M + \sigma V$

(2)

σM: 圧縮側のモーメントによる応力(N/mm2)σV: 試験体頭部中央に加えた軸力 Pv による圧縮応力度(N/mm2)

応力度 oM は引張力 Ts と圧縮縁から中立軸位置 Xp から、三角変位めり込みと仮定した式より算 出した。引張力の位置は図 4.5.5-2 に示す。

図 4.5.2-2 引張力位置

圧縮力 Cc=^{σM×Xp×b}/₂ (3)
 引張力 Ts=Pup1+Pup2+Pup3 (4)
 Pup1: タイロッドの鉛直荷重(kN)

- Pup2:脚部ホールダウン金物の鉛直荷重(kN)
- **Pup3**: 柱頭ホールダウン金物の鉛直荷重(kN) 圧縮力 Cc= 引張力 Ts たので 式(3)(4) とり

$$\frac{\sigma M \times Xp \times b}{2} = Pup1 + Pup2 + Pup3$$
(5)

(5)を変形して次式(6)が得られる。

$$\sigma M = \frac{(Pup1 + Pup2 + Pup3) \times 2}{Xp \times b}$$
(6)

b:壁パネルの幅(5層×30=150mm) L:壁パネルの長さ(1000, 1500mm)

次に軸力 Pv による圧縮応力度 σV を求める。

$$\sigma V = \frac{P_V}{b \times L}$$

Pv:試験体頭部中央に加えた軸力(0,100,180kN) 式(2)に式(6)(7)を代入して圧縮応力度 σCが求まる。

σCは図 4.5.5-3,表 4.5.5-1 に示す部分圧縮実験・実験結果の端部より求まったσmax25.6N/mm2 を超えていれば試験体の圧縮側脚部が塑性化していると言える。

図 4.5.5-3 部分圧縮実験 試験体図一例 (材厚 200mm)

	表 4.5.5-1 部分圧縮実験 実験結果						
材厚 [mm]	圧縮 部分	σ_{max} [N/mm ²]	$[N/mm^2]^{\sigma_y}$	${\mathop{\rm E_c}\limits^{{ m E_c}}}$	$[N/mm^2]$		
100	全面	23.3	19.4	2,109	3,648		
	端部	25.6	24.1	2,563	(3,696)		
200	全面	23.9	22.4	4,109			
	端部	25.5	23.4	3, 984			
	中間 部	27.2	26.1	4,810			
300	全面	23.6	21.2	4,050			
	端部	25.6	23.1	4, 591			

(2) 応**力中心間距離 j** 応力中心間距離 j は圧縮応力から求める jC と外力モーメントから求める jP から 2 つ求める。

<u> 圧縮応力分布による jC</u>

jC:応力中心間距離(mm)

- d: 圧縮側の壁縁から引張合力位置の距離(mm)
- dC: 圧縮側の壁縁から圧縮合力位置の距離(mm)

(8)

(7)

まず引張合力位置 d を求める。

d1:圧縮側の壁縁からタイロッドの距離(mm) d2:脚部のホールダウン金物の距離(mm) d3:柱頭のホールダウン金物の距離(mm)

次に圧縮合力位置 dC を求める。圧縮合力位置の求め方は、 σ C が σ max=25.6N/mm2 を超えている かいないかで求め方が変わる。

 (i) σC<σmax σC<σmax の時は図 2.5.5-4 に示すような圧縮応力度分布になるので dC は 次式(10)を使って求める。

$$dC = \frac{Xp}{3}$$

(10)

(11)

図 4.5.5-4 σC<σmax 時の圧縮応力分布

(ii) $\sigma C \ge \sigma \max$ $\sigma C \ge \sigma \max$ の時は図 4.5.5-5 に示すような圧縮応力度分布になるので dC は 次式(11), (12), (13) を使って求める。

l:Xp=(σC-σmax):σC (11)を変形して次式(12)が得られる。

$$l = Xp \times \frac{\sigma C - \sigma max}{\sigma C}$$
(12)

$$dC = \frac{l + Xp}{2}$$
(13)

(8) に(9) と(10) もしくは(13) を代入して合力中心間距離 jC が得られる。

(9)

図 4.5.5-5 GC<Gmax 時の圧縮応力分布

<u>外カモーメント MP による jP</u>	
MP=Ts×jP	

$$jP = \frac{Mp}{Ts}$$
(16)

(15)

MP:水平力と軸力によるモーメント(kN.m)

(15)を変形すると(16)になり jP が求まる。

jCと jPを比較すると表 4.5.2-2 に示すように jC に対する jP の誤差は-4.7%~9%と精度は高い と言える。

表 4.5.5-2 にこれまで求めた最大荷重時の以下の値を表 2.5.5-2 にまとめる。 ②W10-A2、⑧W10-D2 は実験に不備があったため議論しない。

・外力によるモーメント MP(kN.m)	・引張力 Ts (kN)
・引張による圧縮応力σV(N/mm2)	・外力モーメントによる圧縮応力度σM(N/mm2)
・圧縮応力度σC(N/mm2)	・脚部の圧縮応力度から求めた応力間距離 jC(mm)
・塑性化の有無	・外力モーメントからもとめた応力間 jP(mm)

- ・jCに対する jPの誤差
- ・塑性化の有無

ここで CLT 壁についてつり合い鉄筋比以下の鉄筋コンクリート梁の曲げモーメント計算式と同 じ構成とした場合、 表 2.5.5-3 に示す d/jの結果から降伏モーメント Ma を求める式と係数 は、下式のようにまとめられる。

Ма	a=T×j	(17)
弾性域	j=0.87d	(18)
塑性域	j=0.90d	(19)

表 4.5.5-2 各値最大値まとめ

試験体名	Qmax	MP	Ts	σV	σM	σC	塑性化	jc	qį	誤差
	kN	KN.m	KN	N/mm2	N/mm2	N/mm2		mm	mm	%
①W10-A1	217.0	584.5	811.1	0.00	31.4	31.4	0	711.8	720.6	1.2
3W10-B1	206.0	531.0	671.5	0.67	27.5	28.2	0	769.0	790.8	2.8
@W10-B2	193.8	502.0	633.1	0.67	21.4	22.0	×	727.4	793.0	9.0
⑤W10-C1	199.3	490.8	611.0	1.27	21.0	22.3	×	755.5	803.3	6.3
@W10-C2	205.5	516.6	685.1	1.20	25.0	26.2	0	760.3	754.1	-0.8
⑦W10-D1	223.0	573.1	703.4	1.20	26.4	27.6	0	755.5	814.8	7.8
10W15-A1	438.0	1182.6	1000.4	0.00	27.7	27.7	0	1206.4	1182.2	-2.0
11W15-A2	423.0	1142.2	1009.4	0.00	27.7	27.7	0	1188.4	1131.5	-4.8
12W15-B1	456.0	1184.2	1036.9	0.44	28.1	28.6	0	1198.3	1142.1	-4.7
(13W15-B2	431.3	1116.0	994.0	0.44	25.3	25.7	0	1171.3	1122.8	-4.1
14W15-C1	408.0	1023.6	872.2	0.80	23.4	24.2	×	1164.7	1173.5	0.8
(15W15-C2	436.3	1096.8	948.9	0.80	24.8	25.6	×	1176.1	1155.8	-1.7

表4.5.5-3 d/jまとめ

試験名	W10-A1	W10-B1	W10-B2	W10-C1	W10-C2	W10-D1
d∕jc	0.87	0.90	0.85	0.85	0.89	0.89
d∕jp	0.88	0.92	0.92	0.91	0.88	0.96

試験名	W15-A1	W15-A2	W15-B1	W15-B2	W15-C1	W15-C2
jc /jc	0.90	0.90	0.90	0.90	0.88	0.87
d∕jp	0.88	0.86	0.86	0.86	0.88	0.86

4.5.6 層せん断力ひずみ関係、ひずみ分布、画像計測

ひずみについては、ひずみゲージから得たひずみは一部、変形角が伸びてもひずみがのびない箇 所が多くみられたので、一部の試験体に関しては、画像計測を行い、ひずみを計測した。

(i)ひずみゲージによる層せん断力ひずみ関係、ひずみ分布

ひずみゲージに計測位置は図 4.5.6-1 に示すように圧縮側脚部の下端より 100mm, 300mm, 600mm は 1,3,5 層目に 1000mm は 3 層目であり、それぞれの層せん断力ひずみ関係を 図 4.5.6-2~15 に示す。また各高さのひずみ平均の最大値も共にまとめる。

図 4.5.6-1 ひずみゲージ貼り付け位置

<u>(1)W10-A1</u>

図 4.5.6-2 層せん断力 ひずみ関係(W10-A1)

図 4.5.6-3 層せん断力 ひずみ関係(W10-A2)

図 4.5.6-4 層せん断力 ひずみ関係(W10-B1)

(4) W10-B2

図 4.5.6-5 層せん断力 ひずみ関係(W10-B2)

(5) W10-C1

図4.5.6-6 層せん断力 ひずみ関係(W10-C1)

図 4.5.6-7 層せん断力 ひずみ関係(W10-C2)

図 4.5.6-8 層せん断力・ひずみ関係(W10-D1)

※ひずみは圧縮側を正とした。

(10) W15-A1

図 4.5.6-10 層せん断力・ひずみ関係(W15-A1)
<u>(11) W15-A2</u>



図 4.5.6-11 層せん断力・ひずみ関係(W15-A2)







図 4.5.6-13 層せん断力 ひずみ関係(W15-B2)



図 4.5.6-14 層せん断力 ひずみ関係(W15-C1)



図 4.5.6-15 層せん断力 ひずみ関係(W15-C2)

(ii)ひずみゲージで得られた特定変形角時のひずみ分布

各高さのひずみの平均値を、特定変形角時 1/200, 1/100, 1/50, 1/30, 1/20, Pmax ごとにまとめる。







図 4.5.6-17 特定変形角時のひずみ分布(W15)

ひずみ分布を見ると、初めは下端に近い所から順にひずみが大きくなっているが、その後、ボ ルト穴付近に亀裂が入る直前から、亀裂に近い箇所でひずみが最大値になる傾向があることがわ かった。

(iii) 画像計測で得られた荷重ひずみ関係

画像計測を行った試験体は W10-D, W15-A, W15-B, W15-C である。図 4.5.6-20~27 に示すように、 ひずみゲージと同様に下端から 100mm 上下, 300mm 上下, 600mm 上下, 1000mm 上下の位置についての 荷重ひずみ関係をまとめる。

またひずみの計算方法は以下の通りである。

1)計算方法

画像計測で計測した座標間の初期距離をL、計測時の座標間距離を1とする。

ひずみ(
$$\mu$$
) = $\frac{l}{L}$

2)読み方

図は縦軸が荷重、横軸はひずみである。

座標と座標の間にグラフがあり、例えば6と7の間にあるグラフは6,7間の荷重ひずみ関係グラフである。



図 4.5.6-18 荷重ひずみ関係見方

157	143	129	15	0	87	20	8	37,	0	40	
1	144	8	116	102	<u>i</u>		54	8	2	5	1
5	145	131	-	103	89,	2	55	<u>39</u>	12	0 1	
100	146	132	118	104	90,	B	56	4 0	8	70	
2	147	133	119	105	91	74	57	41	24	00 10	
	148	134	120	106	92,	G	50	42	25	90	
	149	135	121	107	93	6	59,	43	6	Ģ	
	150	136	122	108	94,	8	60 ₁		27,		
	151	137	123	109	95	2	61	44	28	125	Ĵ.
]	152	38	124	110	96,	79,	2	45,	29,	13	IN.
	153	139	125	E	97,	80	23	46,	8	14	
	154	40	126	112	80	e E	64,	47,	81	ច្រ	
	155	141	127	113	99	8	g	4 8	32	6	
	156	142	128	114	100	8	86	49,	8	•	
e	•	0, 0,	3	*	, 1/	84	67,	50	2		

図 4.5.6-19 画像計測座標位置











図 4.5.6-22 荷重ひずみ関係(W10-A1)





図 4.5.6-23 荷重ひずみ関係(W10-A2)







図 4.5.6-25 荷重ひずみ関係(W10-B2)

<u>(14)W15-C1</u>



図 4.5.6-26 荷重ひずみ関係(₩10-C1)





4.6 まとめ

構面静的加力実験を実施し、以上の検討で得られた結果は以下の通りである。

1)破壊の挙動としては、試験体の観察から、まず圧縮側脚部に亀裂が入った後に、引きボルト穴 付近で亀裂が入り、その後ボルト穴付近で破壊する。またひずみの値も初めは、圧縮側脚部に近 い下から順に大きくなるが、ボルトに亀裂が入るのと同時にボルト穴付近ひずみが大きくなって いる。

2) 軸力 0kN の試験体は全て圧縮側脚部が塑性化しているのに対して、軸力 200kN の試験体は塑性 化する前に、ボルト穴付近が破壊する傾向がある。これは軸力がかかれば、軸力が圧縮側脚部に かかるモーメントに抵抗するからと考えられる。

3) 壁パネルによる比較により、壁パネルが長い試験の方が、中立軸の圧縮側縁からの距離が長く なり、圧縮応力を受ける面積が大きくなる。よって破壊までに大きな水平力を要する。

4)実験により応力中心間距離jを求めると、降伏モーメントMaを求める式と係数がもとめられ、 これを定義できれば壁の強度が略残的に求めることができると言える。