論文 新しい工法による鋼管杭と RC パイルキャップとの杭頭接合部の押 し込み実験および引き抜き実験

喜安 良*1・藤川 繁次*2・田中 照久*3・堺 純一*4

要旨:鋼管杭と鉄筋コンクリート(RC)パイルキャップとの杭頭接合部は,鋼管杭頭部に鉄筋をフレア溶接する ひげ筋式が多用されている。しかし,現場溶接のひげ筋式は,溶接環境が悪いことから,施工性・品質管理の改 善が求められる。著者らは現状の問題を解決する手段として,アンカーボルトを用いた杭頭デバイスの開発研究 に取り組んでいる。本研究では,提案する杭頭接合部の実用化に向けて,杭頭デバイスの力学的に合理的なディ テールを提案することを目的とし,圧縮試験および杭頭デバイスの引張試験を行った。鋼管杭頭接合部に作用す る圧縮力および引張力に対して,十分な接合性能を発揮するための接合ディテールについて検討した。 キーワード:鋼管杭頭接合部,アンカーボルト,弾塑性性状,圧縮試験,引張試験

1. 序

従来の鋼管杭頭接合部では,ひげ筋式が多く用いられ ている。しかし,鋼管杭と鉄筋を溶接する際に現場での 溶接環境が悪いことや配筋が高密度となることから,施 工性および品質管理の改善が求められる。

筆者らは,現状の課題の改善を目指した新しい杭頭接 合デバイス(**図-1**参照)の研究開発を行っている^{1),2)}。 新しい杭頭接合デバイスは円盤型フランジを基本とし、 円盤型フランジのみでは剛性が不足することからブリッ ジ型リブを予め工場にて取り付けている。鋼管杭と円盤 型フランジの接合は現場で下向き姿勢による完全溶け込 み溶接で取り付ける。既往のせん断曲げ実験より,新し いデバイスを用いた鋼管杭頭接合工法は,従来のひげ筋 式と同等以上の耐震性能を示し,施工面でも従来のもの より簡易的に施工できることを確認している¹⁾。しかし, 杭頭接合部のせん断曲げ実験において、鋼管杭の短期圧 縮耐力(1450kN)相当の鉛直荷重を載荷した時点で,円 盤型フランジ及びブリッジ型リブが降伏した。また、水 平荷重のみを載荷したせん断曲げ実験においては,アン カーボルトが曲げ降伏する前に, 接合デバイスが先行降 伏することが確認された。提案する接合工法では,アン カーボルトが先行降伏する接合ディテールを目指してお り,改善が求められる。

本研究では,提案する接合工法の実用化に向けて,圧 縮試験および接合デバイスの引張試験を行った。圧縮試 験では,軸力伝達性能の向上を目指し,鋼管杭頭接合部 に鋼管杭の短期圧縮耐力相応の軸力が作用しても,円盤 型フランジ及びブリッジ型リブが降伏しない接合ディ テールの情報を収集すること,接合デバイスの引張試験 では,アンカーボルトが先行して引張降伏する鋼管杭の *1 福岡大学大学院 工学研究科 建設工学専攻 (正会員)

*2 (株) テクノ九州 *3 福岡大学 工学部建築学科 助教・博士(工学) (正会員) *4 福岡大学 工学部建築学科 教授・博士(工学) (正会員)

径に応じた最適な接合ディテールの情報を収集すること を目的としている。

2. 圧縮試験の概要

2.1 実験変数及び試験体形状

圧縮試験の試験体一覧を表-1に示す。実験変数は, 接合デバイスの有無,鋼管蓋の有無,鋼管蓋の溶接の有 無,鋼管蓋の厚さ,円盤型フランジの厚さ及びリング型 リブの有無をとり,試験体数は11体である。鋼管蓋の 溶接の有無は,鋼管蓋を鋼管杭の周方向に隅肉溶接した ものを溶接有りとし,4箇所を点溶接したものを溶接無 しとした。リング型リブは,厚さ9mmの円形の鋼板で, 予め工場にて円盤型フランジに取り付けている。

圧縮試験の試験体形状寸法を図-2に示す。試験体は 天地を逆にして図-1に示す接合デバイス(アンカーボ ルト無し)が取り付いた鋼管杭とRCパイルキャップに よって構成される。鋼管杭は鋼管径216.3mm,厚さ8.2mm とする。RCパイルキャップは一辺 670mmの正方形断面 とし,高さは,330mmとした。RCパイルキャップに用 いる鉄筋は,主筋をD19,せん断補強筋をD13とした。





表一1 圧縮試験の試験体一覧

図-2 圧縮試験の試験体形状寸法(上面図, A-A'断面図)

670

(b) L16w-F9-B

使用材料	4	厚さ	鋼種	降伏点	引張強度	ヤング係数			
		(mm)		$\sigma_y(\text{N/mm}^2)$	$\sigma_u(N/mm^2)$	$E(N/mm^2)$			
	φ 216.3	12.7	STK490	472*	545	205859			
鋼管		8.2		463*	559	200448			
		6.0	STK400	376*	462	214689			
		9.0	SS400	312	444	208056			
円盤型フランジ	-	16.0		292	467	189814			
		19.0		293	463	208376			
ブリッジ型リブ		12.0		286	438	191226			
	M22		SNR490B	347	528	201052			
アンカーボルト	M20	-		342	501	206172			
	M16			333	508	187538			
				*	:0.2% オン	フセット法			

表--2 鋼材の機械的性質

(単位:mm)

なお,鋼管杭の埋め込み長さは全ての試験体で100mm とした。試験体に用いた鋼材の機械的性質およびコンク

リートの材料特性を表-2に示す。

670

(a) L9w

265

265

2

20 140

670

2.2 圧縮試験の載荷方法および測定位置

載荷方法および測定位置を図-3,ゲージ貼付図を 図-4に示す。試験体の鋼管杭上部に圧縮荷重を単調



670

(c) L16w-F9-B-R

図-3 圧縮試験の載荷方法および測定位置



No	試驗休夕	鋼管厚	アンカー	鋼管		中詰め コンク	円盤型	フランジ	ブリッシ	ジ型リブ	リング型 リブ	コンクリート 圧縮強度
10.	P- 49 70	(_{mm})	サイズ	厚さ (mm)	蓋	リート 有無	外径	厚さ	厚さ (mm)	高さ (mm)	厚さ (mm)	(_{N/mm²})
1	P6L-F9-B12			(111111)	1	11.7	(111111)	(IIIM) 9	(10111)	(111111)	(
2	P6L-F12-B12	6	M16	16	有	無		12		65		-
3	P6L-F16-B12							16				
4	P8C-F9-B12s			_	笧	右]		10	50		21
5	P8C-F9-B12				無	伯		9	12		-	51
6	P8L-F9-B12				有				65	(5		
7	P8L-F16-B12	0.2	M20	16			376.3	16				
8	P8L-F19-B12	8.2						19				
9	P8L-F9-B16					柵		0	16			_
10	P8L-F9-B12-R9					無		9			9	
11	P8N-F19-B12s			-	無				10	50		
12	P12L-F19-B12	10.7	Maa	16	+			19	12	65	-	
13	P12L-F19-B12-R19	12.7	INI22	16	伯					60	19	

表一3 引き抜き試験体一覧



図-5 引き抜き試験体の形状寸法 (P8L-F9-B12)



図ー6 引き抜き実験載荷方法および測定位置

に載荷する。変位計による計測位置は,鋼管上部のエン ドプレート下面から RC パイルキャップ下面までの全体 変形量を4箇所,鋼管杭の沈下量を4箇所計測する。ひ ずみゲージは鋼管杭,鋼管蓋,円盤型フランジおよびブ リッジ型リブに貼付した。コンクリートのひび割れ状況 は,目視によるスケッチおよびカメラ撮影により記録し た。

3. 接合デバイスの引張試験の概要

3.1 引張試験の実験変数および試験体形状

試験体一覧を表-3に示す。試験体は13体で,鋼管 蓋の有無,中詰コンクリートの有無,円盤型フランジの 板厚,ブリッジ型リブの厚さおよびリング型リブの有無 を変数とした。

引張試験体の形状寸法を図−5に示す。試験体は,外 径 φ 216.3 の鋼管杭に,接合デバイスおよびアンカーボ ルトを取り付けたものを基本とする。アンカーボルトの サイズは,各鋼管杭の所用の耐力に応じて,それぞれ M16 (鋼管厚 6mm),M20(鋼管厚 8.2mm),M22 (鋼管厚 12.7mm)とした。試験体に用いた鋼材の機械的性質およ びコンクリートの材料特性を表-2に示す。

3.2 接合デバイスの引張試験の載荷方法および測定位置

載荷方法および測定位置を図-6,ゲージ貼付図を 図-4に示す。図-1とは円盤型フランジとブリッジ型 リブの取り付きが上下逆になっているが,試験体と加力 装置の関係で図-6に示す装置としている。ブリッジ型 リブの応力状態が異なるが,リブが短形断面であり座屈 する恐れもないので,補剛効果の違いはないものとして 判断している。接合デバイスの引張試験はアンカーボル トに引張力を作用させるように載荷することとし,エン ドプレート部にピンを介して一方向に引張荷重を単調に 載荷する。載荷方法は,変位によって制御した。変位計 による計測位置は,円盤型フランジと反力鋼板との間の 変形量の8箇所,円盤型フランジのみの変形量の8箇所 およびブリッジ型リブの変形量の4箇所を計測する。ひ ずみゲージは鋼管杭,アンカーボルト,円盤型フランジ およびブリッジ型リブに貼付した。

4. 圧縮試験の実験結果

実験結果から得られた各試験体の圧縮荷重 - 全体変形



図一7 圧縮試験 圧縮荷重-全体変形量関係

表—4	圧縮試験	宔踚結里
1X T	儿上小旧口八间大	大欧小山木

No.	試験体名	最大耐力		鋼管の降伏		鋼管蓋の降伏		円盤型フランジの降伏		ブリッジ型リブの降伏	
		P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)
1	Ν	1233	5.5	降伏	せず		-	-		-	
2	F9-B	2504	6.0	1335	1.5		-	降伏せず		960	1.1
3	L9w	2092	12.2	1338	2.6	1216	2.3				
4	L9n	2193	14.2	1548	3.3	1220	2.0				
5	L16w	2459	15.5	1549	2.5	1316	1.9	-			-
6	L16n	3422	10.7	2075	3.1	3111	6.8				
7	L16w-F9-B	4920	15.4	2279	1.6	3447	3.1	3276	2.8	1725	1.1
8	L16w-F16-B	2574	4.7	1744	1.3	2482	3.1	降伏せず		1397	1.0
9	L16w-F19-B	5108	17.6	1597	0.9	4095	4.8	4059	4.6	2119	1.3
10	L16n-F19-B	2547	5.4	1474	1.4	2545	5.1	降伏せず		1242	1.2
11	L16w-F9-B-R	2520	6.2	1752	2.2	1562	1.9	2396	4.0	885	1.2

量関係を図-7に示す。圧縮荷重-全体変形関係に示し ているX軸に平行な線は,対象とする鋼管杭の短期圧縮 耐力(1450kN)を示している。また,各部位の降伏時荷 重,全体変形量および最大耐力を表-4に,実験終了 後のRCパイルキャップひび割れ状況を写真-1に示す。

4.1 接合デバイスの有無の影響

鋼管杭のみの試験体に接合デバイスを取り付けること により,約2倍の最大耐力を発揮した(図-7(a)参照)。 理由は,接合デバイスを取り付けることにより,コンク リートを支圧する面積が増え,支圧応力度を抑えること ができたことによるものと考えられる。そのため,写 真-1(a),(b)に示すような両試験体のひび割れ状況の 違いとなって現れている。

4.2 鋼管蓋の溶接の有無および鋼管蓋の板厚の影響

鋼管蓋を取り付けた試験体で,鋼管に蓋を溶接した試験 体L9wと溶接していない試験体L9nは変形が15mm程 度までほぼ同じ挙動を示している(図-7(b)参照)。た め,必ずしも蓋を溶接する必要はないと考えられる。ま た,蓋を厚くした試験体 L16w は剛性が約2.6割上がり, その効果はある結果となった(図-7(b)参照)。

4.3円盤型フランジの板厚の影響



(a) Nの RC パイルキャップ上面・側面(東面)



(b) F9-B の RC パイルキャップ上面・側面(東面)写真一1 実験終了後の RC パイルキャップのひび割れ状況



図-7(c)より円盤型フランジの厚さの違い(L16w-F9-BとL16w-F19-B)で比較すると, P=1450kNに達する ときの変形量に約2割の差(円盤型フランジが薄い試験 体の方が変形量が大きい)が見られたが,接合デバイス の降伏は見られなかった。

4.4 鋼管蓋の有無の影響

図-7(d)より,鋼管蓋の有無で比較すると,鋼管蓋 有りの試験体L16w-F9-Bは,鋼管蓋無しの試験体F9-B と比べ,P=1450kNに達するときの変形量に約1.8割の差 (鋼管蓋無しの試験体の方が変形量が大きい)が見られ た。しかし,鋼管蓋有りの試験体L16w-F9-Bの鋼管杭に は,中詰めコンクリートが充填されているため,鋼管蓋 の有無の影響とは一概には言えない。

5. 接合デバイスの引張試験の実験結果

実験によって得られた各試験体の荷重と変位の関係を 図-8に示す。図-8の横軸の変位(mm)は,前述した 円盤型フランジと反力鋼板との間の変形量を8箇所から



図-8 接合デバイスの引張試験 引張荷重 - 変位関係

表一5 接合デバイスの引張試験 実験結果	
----------------------	--

N-	封驗休夕	最大耐力		アンカーボルトの降伏		円盤型フランジの降伏		ブリッジ型リブの降伏		
NO.	 两厥 (平 石	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	P(kN)	δ (mm)	
1	P6L-F9-B12	470	1.6	453	-4.0	405	-2.0			
2	P6L-F12-B12	470	4.3	443	1.3	改任上半		降伏せず		
3	P6L-F16-B12	472	4.9	466	2.2	P#1/	. @ 9			
4	P8C-F9-B12s	699	-8.7	650	-7.7	492 -2.9		302	-0.8	
5	P8C-F9-B12	704	-9.3	662	-8.5	488	-2.7	542	-4.4	
6	P8L-F9-B12	710	-10.7	674	-10.4	466	-2.6	502	-3.7	
7	P8L-F16-B12	681	3.1	602	1.6	网络小小小		際仕井ギ		
8	P8L-F19-B12	713	2.3	679	1.9	陸小	. 12. 9	降1人也 9		
9	P8L-F9-B16	704	-9.2	656	-7.9	494 -2.2		594	-5.5	
10	P8L-F9-B12-R9	714	5.0	606	1.6	504	1.3	533	1.3	
11	P8N-F19-B12s	712	2.0	649	1.3	降伏せず		696	1.6	
12	P12L-F19-B12	895	2.8	788	1.5			陈仕	ナーデ	
13	P12L-F19-B12-R19	864	4.3	696	3.3			1年1人で9		



写真一2 実験終了後の杭頭接合デバイスの変形状態

測定した値の平均値とする。接合デバイスの引張試験で は、円盤型フランジおよびブリッジ型リブより先に、ア ンカーボルトを先行降伏させるための条件を調べてい る。また、各部位の降伏時荷重、変位および最大耐力を 表-5に、実験終了後の杭頭接合デバイス変形状態を 写真-2に示す。なお、全試験体で、鋼管杭の降伏は見 られなかった。

5.1 アンカーボルト M16 の場合

円盤型フランジの板厚が 9mm の試験体 P6L-F9-B12 は、アンカーボルトを降伏させる前に、円盤型フランジ が降伏し、アンカーボルトが M16 の場合では、目標を 達成できないことが明らかとなった(表-5参照)。円 盤型フランジの板厚が 12mm の試験体 P6L-F12-B12 は、 アンカーボルトが先行降伏したため、アンカーボルトサ イズが M16 の杭頭接合デバイスに対しては目標を達成 することが確認できた(表-5参照)。円盤型フランジ の板厚が 16mm の試験体 P6L-F16-B12 も同様にアンカー ボルトが先行降伏した。したがって、アンカーボルトサ イズ M16 に対しては円盤型フランジ厚が 12mm 以上で あればアンカーボルトが先行降伏させることができる。

5.2 アンカーボルト M20 の場合

ブリッジ型リブの高さが 50mm の試験体 P8C-F9-B12s は、アンカーボルトを降伏させる前に、接合デバイス が降伏した。ブリッジ型リブの高さが 65mm の試験体 P8C-F9-B12 も同様に、アンカーボルトを降伏させる前 に、接合デバイスが降伏した。したがって、ブリッジ型 リブの高さの違いによる影響は確認できなかった。

円盤型フランジの板厚が 9mm の試験体 P8L-F9-B12 は、アンカーボルトを降伏させる前に、接合デバイスが 先行降伏したため、アンカーボルトサイズが M20 の場 合では、目標を達成できないことが明らかとなった。ま た、P=387kN で試験体から音が鳴り、写真-2(a) のよ うに円盤型フランジの塑性変形が確認できた。

円盤型フランジの板厚が 16mm の試験体 P8L-F16-B12 は、アンカーボルトが先行降伏したため、アンカーボル トが M20 の杭頭接合デバイスに対しては目標を達成し た(表-5 参照)。円盤型フランジの板厚が 19mm の試 験体 P8L-F19-B12 も同様にアンカーボルトが先行降伏し た。したがって、アンカーボルト M20 に対しては円盤 型フランジ厚が 16mm 以上であれば, 接合デバイスより 先にアンカーボルトが先行降伏することが確認できた。

ブリッジ型リブの厚さが 16mm の試験体 P8L-F9-B16 は、アンカーボルトを降伏させる前に、接合デバイスが 降伏した。ブリッジ型リブの厚さが 12mm の試験体と比 較し、ブリッジ型リブの厚さの違いによる影響は確認で きなかった。

5.3 アンカーボルト M22 の場合

円盤型フランジの板厚が 19mm の試験体 P12L-F19-B12 はアンカーボルトが先行降伏したため,アンカーボ ルト M22 に対しては円盤型フランジ厚が 19mm であれ ばアンカーボルトが先行降伏することが確認できた。

5. 結

本研究では,鋼管杭とRCパイルキャップの新しい杭 頭接合部を提案するために必要な情報を収集することを 目的とし,圧縮試験および接合デバイスの引張試験を 行った.実験結果から得られた知見を以下に示す。

- 圧縮試験では、円盤型フランジの厚さが 9mm の場合でも、P=1450kN(φ216.3×t8.2 鋼管杭の短期圧縮耐力)の時点で、接合デバイスの降伏は見られなかった。また、軸力に対しては鋼管杭の先端に蓋を取り付けることで、接合デバイスの降伏を遅らせ、優れた耐震性能を発揮することができる。
- 2) 接合デバイスより先にアンカーボルトを先行降伏させ るためには,円盤型フランジの厚さを,アンカーボル トサイズ M16 に対しては 12mm 以上,M20 に対して は 16mm 以上,M22 に対しては 19mm 以上とすること で目標を達成することができる。

謝辞

試験体準備は(株)岡本建設用品製作所にご協力頂い た。また,実験準備は福岡大学工学部建築学科技術職員 石橋宏一郎氏,大野敦弘氏をはじめ,同大学学部生の秋 山研人氏,森本司氏に協力を得た。ここに記して謝意を 表する。

参考文献

- 1) 喜安良,田中照久,堀江弘幸,藤川繁次,堺純一:鋼管杭とRCパイルキャップとの杭頭接合部における応力伝達機構に関する実験的研究,日本建築学会大会学術講演梗概集(東北),pp.1543-1544,2018.9
- 2) 喜安良,田中照久,藤川繁次,堺純一:新しい工法による鋼管杭とRCパイルキャップとの杭頭接合部の弾塑性性状,コンクリート工学年次論文集,pp.1081-1086, Vol.41, No.2, 2019