# 拡頭構造を有する大支持力鋼管杭工法

# High Bearing Capacity Steel Pipe-Piles with Enlarged Pile-Head

脇屋泰士WAKIYA YasushiJFE スチール建材センター建材技術部土木技術室主任部員(課長)市川和臣ICHIKAWA KazuomiJFE スチール建材センター建材技術部土木技術室主任部員(副課長)林正宏HAYASHI MasahiroJFE 技研土木・建築研究部主任研究員(課長)

## 要旨

JFE スチールでは大支持力鋼管杭工法である「つばさ杭工法」と「Super KING 工法」に対して、杭頭部の水平耐力を向 上させるために2種類の拡頭杭構造を開発した。拡頭杭の製作においては直径の異なる杭を接続するが、その接続方法とし て、つばさ杭工法には円盤継手を、Super KING 工法においてはリブプレート継手を採用した。それぞれの拡頭杭構造に対 して軸圧縮試験、曲げ試験および FEM 解析を実施し、必要性能を満たす継手仕様を明らかにした。円盤継手については円 盤板厚を増加させた場合、リブプレート継手についてはプレート枚数が 12枚以上の場合に杭体部以上の継手耐力が得られる ことが確認された。

## Abstract:

JFE Steel has developed two types of enlarged pile head structures, to improve the horizontal resistance of the pile, especially for "Tsubasa Pile Method" and "Super KING Method" that have high bearing capacity. Piles with different pile diameter are joined together in the production of the enlarged pile head structures. Joining methods employed are: disk plate joint for Tsubasa Pile Method and the rib plate joint for Super KING Method. Axis compression tests, bending tests and FEM analysis are carried out to confirm the performance of each enlarged pile head structures, and appropriate joint specifications are clarified. When the disk plate thickness increases and the number of rib plates is more than 12 pieces, the joint strength is larger than that of the pile.

### 1. はじめに

杭基礎の分野では、杭本数を削減し、経済性を高めるた めに、より大きな支持力を得ることのできる杭工法の開発 が継続的に行われてきた。特に近年においては、鋼管杭や 既製コンクリート杭の大支持力化が積極的に進められ、新 工法が相次いで市場に投入されている<sup>1)</sup>。JFE スチールに おいても、大支持力かつ、低排土施工が可能で環境に優し いという特長を合わせ持つ「つばさ杭工法」<sup>2)</sup>と「Super KING 工法」<sup>3)</sup>を開発し、それらは現在、建築基礎分野に おける JFE スチールの主力商品となっている。

つばさ杭工法は、杭先端に鋼製平板を取り付けた翼付き 回転貫入鋼管杭であり、Super KING 工法は、杭先端部に 大型の根固め球根を有する埋込鋼管杭である。これらの工 法は、従来の鋼管杭工法に比べ2倍以上の先端支持力を有 していることから、杭の本数を減らすことができる一方、1 本の杭が負担する荷重が非常に大きい。特に、杭頭部には 鉛直荷重のみでなく、水平荷重も同時に作用するため、従 来以上に大きな曲げ耐力が求められる。 そこで,曲げ耐力を増加させるために,杭頭部の杭径を 大きくして断面性能を高めた拡頭杭を開発した。拡頭杭は 軸部と拡頭部の杭径や板厚を任意に設定することが可能と なるため,鉛直および水平荷重に対して最適な杭構造を与 えることができる。拡頭杭は直径の異なる杭を接続して製 作するが,その接続方法は施工方法を考慮して,つばさ杭 工法には円盤継手を,Super KING 工法においてはリブプ レート継手を採用した。

本論文ではつばさ杭工法と Super KING 工法に対して採 用した拡頭杭構造の特徴を述べるとともに、その構造性能 を実験および解析により確認した結果を示している。さら に拡頭杭を適用した設計事例についても紹介し、その有効 性を明らかにした。

#### 2. つばさ杭工法

#### 2.1 工法概要

つばさ杭工法は Fig. 1 に示すように杭先端に半円形の鋼 製平板を交差させて取り付けた翼付き鋼管杭であり,杭体 を回転させ,翼の推進効果によって地盤に貫入させる工法



Fig.1 Composition of Tsubasa Pile



である。「環境にやさしい鋼管杭」として、完全無排土、セ メントミルク不使用、低騒音・低振動の施工を実現し、都 市部や地下水利用地区での施工が可能であるとともに、杭 径の1.5~2.5 倍の先端翼を利用して大きな先端支持力を得 ることができる。

つばさ杭工法は杭径に応じて2種類の施工機械を使い分けている。杭径318.5~600 mm(地盤条件によっては600 mm超も可能)の場合には3点式杭打ち機を用い、杭径500~1200 mmの場合には全周回転機を用いて施工する。各施工機械および施工方法について,**Fig.2**に示す。

### 2.2 拡頭杭の構造特性

つばさ杭工法は杭体を回転させて施工を行うため,施工 時の杭体には大きなトルクが作用する。よって,拡頭継手 部もトルクに対して強い構造が必要であり,鋼管以上のト ルク強度を有する平板継手を採用した(Fig. 3)。 この継手構造の性能を明確にするために,軸圧縮試験, 曲げ試験および FEM (有限要素法) 解析を実施した。

#### 2.2.1 軸圧縮特性

拡頭継手部の軸圧縮特性を確認するために軸圧縮試験を 実施した。試験体の諸元を**Table 1**に、試験方法の模式図 を**Fig. 4**に示す。拡頭継手部試験体は、拡頭部鋼管径  $\phi$ 800 mm, 一般部鋼管径 $\phi$ 500 mm の組み合わせで、円板 継手板厚を 50 mm および 70 mm とした。また、比較のた



Fig.3 Composition of enlarged pile head



 Table 1
 Test piece of compression test

	Pile shaft		Enlarged pile head		Disk plate joint		Specification		
Case	$D_{\rm p}~({\rm mm})$	$t_{\rm p}({\rm mm})$	$D_{\rm h}({\rm mm})$	$t_{\rm h}({\rm mm})$	$D_{\rm j}({\rm mm})$	$t_{\rm j}~({\rm mm})$	Pipe	$\sigma_{\rm y}  ({ m N/mm^2})$ (Measurement)	Joint
1	500	9	800	9	800	50	SKK400		SM490A
2	500	9	800	9	800	70	SKK400	264	SM490A
3	500	9	-	_	_	_	SKK400		-





Photo 1 Deformed shape

めに一般部鋼管(素管)の試験も実施した。

荷重〜軸方向変位(載荷板位置で測定)関係を Fig. 5 に 示す。杭の要求性能として,一般部の鋼管と同等以上耐力 を有することが求められるが,円盤継手板厚が 50 mm の場 合では,円盤継手の曲げ変形の影響が大きいため,最大耐 力,剛性ともに素管より小さくなる結果であった。一方, 円盤継手板厚が 70 mm の場合では,最大耐力が降伏荷重 3 666 kN (鋼材の引張試験結果から求めた素管の降伏応力 度 oy より算出)を上回る結果であった。円盤継手板厚を増 加させることにより,曲げ変形の影響が小さくなり,素管 とほぼ同等の軸圧縮耐力を確保することができた。なお, 試験終了後の破壊形状は,Photo 1 に示すように一般部鋼 管の座屈となっている。

次に,軸圧縮試験体をモデル化して FEM 解析により試 験を再現した。杭体をシェル要素,円盤継手をソリッド要 素でモデル化し(Fig. 6),3次元弾塑性 FEM 解析を実施 した。円板継手板厚 70 mm の場合の解析結果と軸圧縮試 験結果の比較を Fig.7に示す。両者ともよく一致しており,



Fig.6 FEM model



FEM 解析により拡頭継手部の軸圧縮特性を評価できること が示された。

#### 2.2.2 曲げ特性

拡頭継手部の曲げ特性を確認するために,4点曲げ試験 および3次元弾塑性 FEM 解析を実施した。試験体の諸元 を Table 2 に,試験体の形状・寸法を Fig.8 に示す。円盤 継手の板厚は,十分な軸圧縮耐力を有する 70 mm を用い た。

Fig. 9 に各荷重段階における試験体の変形挙動を, Photo 2 に試験終了後の試験体の状況を示す。最大変形が 生じているのは,一般部鋼管 φ500 mm 側の拡頭継手部から 500~600 mm の位置であり,一般部鋼管の圧縮側が座屈す



Table 2 Test piece of bending test

Pipe shaft		Enlarged	pile head	Disk pl	ate joint	Specification		
D <sub>p</sub> (mm)	$t_{\rm p}({\rm mm})$	$D_{\rm h}({\rm mm})$	$t_{\rm h}~({\rm mm})$	D <sub>j</sub> (mm)	t <sub>j</sub> (mm)	Pipe	$\sigma_{y} (N/mm^{2})$ (Measurement)	joint
500	9	800	9	800	70	SKK400	384	SM490A



Photo 2 Deformed shape







る挙動を示した。

**Fig. 10**に継手位置(支間中央部)における荷重~変位 関係を示す。図中には FEM 解析によるシミュレーション 結果も合わせて示した。拡頭継手部の曲げ耐力は一般部の 鋼管の曲げ耐力(鋼材の引張試験から求めた素管の降伏応 力度 σ<sub>y</sub> より算出)と同等以上であることが確認できた。 FEM 解析における鋼材の応力~ひずみ関係は,鋼材の 引張試験結果を一般的なバイリニア型でモデル化しており, 試験結果と解析結果で剛性の相違は多少見られるが,最大 荷重は実験結果と一致する結果となり,一般部鋼管の全断 面降伏荷重を上回る結果が得られた。したがって,FEM 解析により軸圧縮特性と同様に,拡頭継手部の曲げ特性を 評価できることが示された。

#### 2.2.3 円盤継手仕様

拡頭継手部の仕様は、軸圧縮試験で妥当性が確認された FEM 解析を用いて決定した。拡頭倍率((拡頭部鋼管径) /(一般部鋼管径))を1.2~1.6倍として、杭径や板厚ごと に円盤継手板厚を変化させて計算し、最大耐力が一般部鋼 管の降伏荷重を上回る円盤継手板厚を算定し、仕様を決定 した。

#### 3. Super KING 工法

#### 3.1 工法の概要

Super KING 工法は支持層において最大で鋼管径の2倍 の根固め球根を築造し,先端外周に3段のスパイラル突起 を取り付けた鋼管(Fig. 11)を根固め球根内に回転圧入し て,鋼管と根固め球根の一体化を図り大きな支持力を発現 させる工法である。掘削を併用しながら杭を回転貫入させ る施工方法であるため,施工が速く,高い鉛直精度も確保 することができる。本工法には、インサイドボーリング方 式およびプレボーリング方式の2つの施工方法がある。

インサイドボーリング方式は, Fig. 12(a) に示すように



Fig. 11 Composition of Super KING Pile



鋼管内に掘削ロッドを挿入し,掘削ビットの先端から掘削 水を噴出しながら,掘削した土砂を泥土化させ,杭を回転 貫入させる施工方式であり,地上への排出土を極力抑える ことが可能となる。

プレボーリング方式は, Fig. 12(b) に示すように, あらか じめ杭を沈設するための地盤を掘削し, 泥土化した掘削孔 を築造した後に杭を建て込む方式であり, 杭長 40 m 未満 の比較的短い杭に適する工法である。さらに, このプレ ボーリング方式では拡頭杭の施工が可能であり, 杭頭部の 径に合わせて地盤を掘削し, その掘削孔に拡頭杭を建て込 む方法で施工する。

## 3.2 拡頭杭の構造特性

Super KING 工法における拡頭杭の施工は、プレボーリング方式で行うため、杭沈設時には、浮力が発生しないよ



Fig. 13 Composition of enlarged pile head

うに、杭内外に泥土が流入する必要がある。そこで、 Fig. 13 に示すように、拡頭継手部の円周方向に等間隔に リブプレートを配置し、継手をスリット状にした構造を採 用した。

この継手構造の性能を明確にするために,軸圧縮試験, 曲げ試験および FEM 解析を実施した。

#### 3.2.1 軸圧縮特性

軸圧縮試験の試験体の諸元を**Table 3**に,試験方法の模式図を**Fig. 14**に示す。拡頭部鋼管径 $\phi$ 762 mm,一般部鋼管径 $\phi$ 508 mmとした拡頭継手部試験体2体と,比較のための一般部鋼管 $\phi$ 508 mm(素管)1体の試験を実施した。拡頭継手部試験体は,リブプレート枚数を8枚,12枚とした。

荷重~軸方向変位(載荷板位置で測定)関係を Fig. 15 に示す。杭の要求性能として、一般部の鋼管と同等以上の 耐力を有することが求められるが、リブプレート8枚の場 合には、最大耐力が降伏荷重4190kN(鋼材の引張試験結 果から求めた素管の降伏応力度 σ<sub>v</sub>より算出)を若干下回る 結果となった。一方、素管およびリブプレート12枚の場合 は、最大耐力が降伏荷重を上回る結果であった。試験体は Photo 3 (リブプレート 12 枚の場合) に示すように一般部 の座屈で破壊に至っている。Fig. 16 にリブプレート 12 枚 の場合の一般部鋼管、拡頭部鋼管およびリブプレートにお ける軸方向ひずみの挙動を示す。4000kNを超えるあたり から一般部鋼管のひずみが急激に増加しているのに対し て、拡頭部鋼管、リブプレートのひずみは小さくいずれも 弾性域にあることが分かる。以上の結果より、拡頭継手部 はリブプレートが12枚の場合に、一般部鋼管の軸圧縮耐 力以上の性能が得られることが確認できた。

次に,軸圧縮試験体をモデル化して FEM 解析により試 験を再現した。解析は, Fig. 17 に示すシェル要素を用い た3次元弾塑性 FEM 解析とした。リブプレート 12 枚の場



Fig. 14 Compression test

D 1 1 0	m ·		c		
Table 3	lest	niece	ot.	compression	i test
Labic 0	1000	piece	OI.	compression.	I LCOL

	Pile shaft		Enlarged pile head		Rib plates		Specification		
Case	D <sub>p</sub> (mm)	(mm)	D <sub>h</sub> (mm)	(mm)	Number	(mm)	Pipe	$\sigma_{\rm y}  ({ m N/mm^2})$ (Measurement)	Rib plates
1	508	9	762	9	8	12	SKK400		SS400
2	508	9	762	9	12	12	SKK400	$297 (\phi 508)$ 290 ( $\phi 762$ )	SS400
3	508	9	-	_	-	_	SKK400		_



合の解析結果と軸圧縮試験結果の比較を Fig. 18 に示す。 両者とも解析と実験結果は良く一致しており, FEM 解析の 妥当性が検証された。

## 3.2.2 曲げ特性

拡頭継手部の曲げ特性を確認するために、4 点曲げ試験





および3次元弾塑性 FEM 解析を実施した。試験体の諸元 を **Table 4** に,試験体の形状・寸法を **Fig. 19** に示す。リ ブプレート枚数は十分な軸圧縮耐力を有することが確認さ れた12 枚とした。

Fig. 20 に各荷重段階における試験体の変形挙動, Photo 4 に試験終了後の試験体の状況を示す。最大変形が 生じているのは、中央から1m程度,一般部鋼管 φ508 mm 側の位置であり、一般部鋼管の圧縮側が座屈する挙動を示 した。

Fig. 21 に継手位置(支間中央部)における荷重~変位



Table 4 Test piece of bending test

Pipe shaft		Enlarged	pile head	Rib j	olates	Specification		
$D_{\rm p}({\rm mm})$	$t_{\rm p}~({\rm mm})$	$D_{\rm h}({\rm mm})$	$t_{\rm h}({\rm mm})$	Number	$t_{\rm r}$ (mm)	Pipe	$\sigma_{y} (N/mm^{2})$ (Measurement)	Rib plates
508	11.4	762	11.3	12	16	SKK400	313	SS400



Photo 4 Deformed shape







関係を示す。図中には FEM 解析によってシミュレーショ ンした結果も合わせて示した。拡頭継手部の曲げ耐力は, 鋼材の引張試験から求めた一般部の鋼管の曲げ耐力と同等 以上であることが確認できた。また,解析結果とも非常に よく一致した結果となった。

FEM 解析における鋼材の応力~ひずみ関係は,鋼材の 引張試験結果をほぼ再現したマルチリニアでモデル化し た。試験結果と解析結果は良く一致しており,FEM 解析に より軸圧縮特性と同様に,拡頭継手部の曲げ特性を評価で きることが示された。

#### 3.2.3 リブプレート継手仕様

拡頭継手部の仕様は、軸圧縮試験で妥当性が確認された FEM 解析を用いて決定した。拡頭倍率(拡頭部鋼管径/ 一般部鋼管径)を1.2~1.5倍として、杭径や板厚ごとに、 リブプレートの枚数、板厚を変化させて計算し、最大耐力 が一般部鋼管の降伏荷重を上回るリブプレートの仕様を算 定し、仕様を決定した。

## 4. 適用事例

拡頭杭の適用性を確認するため,15 階建ての共同住宅の 事例をもとに,Super KING 工法と場所打ち杭との比較設 計を行った。条件を Fig. 22 に示す。このような高層の共 同住宅の場合,地震時荷重の変動分が大きくなり,さらに 大支持力工法を用いた場合には,杭1本当たりの負担する 水平力も大きくなるため,杭頭部に大きな耐力が必要とな る。

設計結果としての杭配置,杭仕様をそれぞれ Fig. 23, Table 5 に示す。場所打ち杭は,拡底・拡頭構造による1 柱1基礎の杭配置となっている。一方,Super KING 工法 においては,拡頭構造を用いない場合では水平力に対す る抵抗が不足するため,一部の柱において1柱1基礎構 造が不可能であった。しかし, φ1200 mm の杭頭部径を







Fig. 23 Arrangement of piles

#### Table 5 Composition of piles

Super KI	NG		(mm)						
	Diameter								
Туре	Enlarged pile head	Pile shaft	Tip						
	$D_{\rm h}$	$D_{\rm p}$	$D_{\rm g}$						
P1	φ1 200- <i>t</i> 22	φ900- <i>t</i> 15, <i>t</i> 12	φ1 125						
P2	φ1 600- <i>t</i> 23	φ1 100- <i>t</i> 19, <i>t</i> 16	φ1 925						
P3	φ1 800- <i>t</i> 25	φ1 200- <i>t</i> 22, <i>t</i> 20	φ2 100						
Cast-in-p	Cast-in-place pile (r								
		Diameter							
Туре	Enlarged pile head	Pile shaft	Tip						
	D <sub>1</sub>	$D_2$	$D_3$						
P1	φ2 100	φ1 500	φ1 500						
P2	φ2 300	<i>φ</i> 1 700	φ2 300						
P3	φ2 100	φ1 500	φ2 500						

Table 6 Composition of surplus soil

	Super KING	Cast-in-place pile
Number of piles	22	22
Ratio of surplus soil	0.23	1.00

 $\phi 1800 \text{ mm}$  に拡径することにより,全柱において場所打ち 杭と同様に1柱1基礎化を実現することができた。 **Table 6** に杭本数,残土量を比較した結果を示す。場所打 ち杭に対して,Super KING 工法の残土量が非常に少ない ことが分かる。

## 5. おわりに

JFE スチールの大支持力鋼管杭工法である「つばさ杭工

法」および「Super KING 工法」の支持力性能をフルに発 揮させるため、それぞれの工法に適した拡頭杭の開発を 行った。

拡頭杭構造とするための継手には、つばさ杭工法では 「円盤継手」を、Super KING 工法では「リブプレート継手」 を採用し、実験や FEM 解析によってその性能を確認した。 円盤継手については、円盤の板厚を適切に設定することで、 また、リブプレート継手についてはリブ枚数を 12 枚とする ことで小径部の圧縮および曲げ耐力以上の性能が得られる ことが明らかとなった。さらに、拡頭杭を適用した場合の 試設計を実施し、拡頭構造によって鉛直支持力と水平抵抗 力のバランスの取れた合理的な設計が可能になることを紹 介している。

これらの工法は建設発生土が他工法に比べ極めて少ない という特長を合わせ持っており,今後は本工法を適用する ことで経済性に優れ,かつ環境負荷の少ない基礎構造を提 案できるものと確信している。

#### 参考文献

- 1) 最新の埋め込み杭工法. 基礎工. vol. 31, no. 9, 2003, p. 24-88.
- 2) 先端翼付き回転貫入鋼管杭(名称:つばさ杭). 国土交通大臣認定. TACP-0001.
- 3) Super KING 工法. 国土交通大臣認定. TACP-0163, 0164.



脇屋 泰士

市川 和臣



林 正宏