九州大学大学院	学生会」	員 〇多田院	喂育生 大分コ	二業高等専門学校	フェロー	日野伸一
(株)ヤマックス	正会員	松田学	正会員	松本康資	非会員	久野俊文

1. 目的 著者らは、分割式PCa ボックスカルバートの 隅角部に配する接合工法として考案した圧着式接合工法 (図-1)の曲げ載荷試験を行い、耐震設計によるL2 地 震動時の設計荷重に対して十分な構造耐力を有すること を明らかにした¹⁾.

本研究では、ボックスカルバート隅角部を想定した L 形 部材試験体で正負交番載荷試験を実施し、既存工法との 比較の下に塑性域での変形性能について実験的検討を行 った.

2. 試験概要 表-1 に試験体種類, 表-2 に材料特性値, 図 -2 に試験体形状寸法を示す. 試験体形状は 2150×2150mm で有効長 500mm のハンチ構造の L 形試験体とした. 試験 体は、一体成形の N-H、機械式継手の SS-H、ループ継手 の Lo-H, 高強度鉄筋 SD490 を用いた圧着式接合工法の PJ-H とした. 図-3 に載荷方法および測定方法を示す. 載 荷方法は、渡辺らの研究 2)を参考に,自己反力で隅角部に 正負の曲げモーメントが作用するものとした.加力はL形 部材を開く方向を正載荷(内側引張),閉じる方向を負載 荷(外側引張)とした.載荷パターンは正負に予備加力を 行った後,主鉄筋の降伏変位を $\pm 1\delta_y$ とし,以降は $\pm 2\delta_y$, ±3δ_yと同一変位で3 サイクルずつ載荷し,最大荷重の 80%以下になるまで変位を漸増した. 試験体の降伏変位δ_ν は正負で異なり、試験体 N-H は一方向載荷試験により決 定した正側:+13.5mm, 負側:-11.5mm を制御変位とした. 試験体 SS-H, 試験体 Lo-H, 試験体 PJ-H は試験体 PJ-Hの 一方向載荷の試験結果より,正側:+13.5mm,負側:-9.9mm を降伏変位とした.

<u>3. 正負交番試験結果</u> 表-3 に最大変位と最大荷重, 図-4 に試験終了時の試験体破壊状況, 図-5 に荷重と変位の関



図-2 試験体形状寸法(PJ-H)(単位:mm)



図-1 高強度鉄筋を用いた圧着接合概念図

表-1 試験体種類

	略記 号	接合方法等
1	N-H	一体成形
2	PJ-H	圧着式接合工法,高強度鉄筋 SD490 導入緊張力 37.4kN/本
3	SS-H	機械式継手
4	Lo-H	ループ継手

表-2 材料特性值

コンクリート			圧縮強度(N/mm ²)		49.5
,	材齢:載荷討	、験日	ヤング係数	31.1	
	(材齢:約6)	週間)	割裂引張強	3.24	
魚	無収縮モル?	タル(σ28)	圧縮強度(N/mm ²)		66.1
機械式継手 高強度モルタル(σ ₂₈)			圧縮強度(N/mm²)		96.9
	X	分	降伏点 (N/mm ²)	引張強さ (N/mm ²)	破断伸び
鉄	SD345	D13	406	550	24
肋		D16	389	535	26
	SD490	D19	527	684	18

※D13:配力筋, フープ筋 D16:主鉄筋 SD495D19:圧着式接合 工法の高強度鉄筋



図-3 載荷方法および計測機器設置位置

係,図-6 に各試験体の塑性率と履歴吸収エネルギーの関係を示す.一体成形の試験体 N-H を規準試験体と して,各種接合工法を比較すると試験終了後の破壊性状では試験体 SS-H および試験体 Lo-H では隅角部の コンクリートと鉄筋の付着がきれて終局に至ったが,試験体 PJ-H は試験体 N-H と同様にハンチ直上にお いての曲げ破壊により終局に至った.また,表-3 および図-4 から試験体 PJ-H は他の接合工法(SS-H, Lo-H) と比較すると正方向,負方向ともに変形性能に優れた結果を示し,一体成形の試験体 N-H よりも最大変位 は大きくなった.このことから接合面に導入した圧着力の効果が確認できる.履歴吸収エネルギーを比較し てみても,試験体 PJ-H が他の接合工法(SS-H, Lo-H)より大きい値を示すことがわかった.

	①N-H	②PJ-H	ЗSS-Н	④Lo-H
最大変位	8δ=正:108.0mm,負:92.0mm	9δ=正:121.5mm,負:89.1mm	7 δ =正:94.5mm,負:69.3mm	6 δ =正:81.0mm,負:59.4mm
最大荷重(正)	74.7kN(2 δ),P< 0.8P _{max} :(8 δ)	56.3kN(5 δ), P< 0.8P _{max} :(9 δ)	32.8 kN(1 δ),P< 0.8 P _{max} :(3 δ)	45.1kN(2 δ),P< 0.8P _{max} :(6 δ)
最大荷重(負)	89.2kN(2 δ), P< 0.8P _{max} :(7 δ)	82.8kN(2 δ), P< 0.8P _{max} :(8 δ)	96.8kN(5 δ), P< 0.8P _{max} :(7 δ)	92.6kN(3 δ),P< 0.8P _{max} :(6 δ)

表-3 最大変位と最大荷重



図-4 試験終了時の試験体破壊状況

①N-H

②РJ-Н

ЗSS-Н

(4)Lo-H



図-5 荷重と変位の関係

<u>4. まとめ</u>

- PJ-Hでは N-Hの試験体と同様に、ハンチ直上にて曲げ 破壊で終局に至っており履歴吸収エネルギーは大きく なった。
- 2) 圧着式接合工法を用いることで他の接合工法よりも変 形能が優れていることが分かった.これは接合面に導入 した圧着力の効果であると考えられる.

参考文献

- 松田学,日野伸一,松本康資,畠山繁忠:分割式PCa ボックスカルバートの隅角部に圧着 力を導入した接合工法の開発,コンクリート工学年次論文集,Vol.39,No.2, pp.397-402, 2017
- 渡辺博志,川野博隆:L型RC 隅角部の強度と変形特性に関する検討,土木学会論文集, No.662/V-49.pp.59-73,2000



図-6 塑性率と履歴吸収エネルギーの関係