第 V 部門

ASR 劣化が生じた PRC はり部材のせん断耐荷特性

大阪工業大学大学院工学研究科	学生員	〇田中	宏幸	
大阪工業大学工学部	正会員	三方	康弘	

大阪工業大学工学部 正会員 井上 晋

### 1. はじめに

近年、コンクリート構造物に対する高耐久性や長寿 命化が望まれている中、アルカリシリカ反応(以下、 ASR と略す)による劣化を生じた橋脚の PC 梁部材や PC プレテンション主桁において、せん断補強筋の隅角 部の破断が確認されている. ASR 劣化によるコンクリ ートの圧縮強度・弾性係数の低下や ASR によるひび割 れが曲げ耐力, せん断耐力, 使用限界状態のたわみに影 響を及ぼすこと、ASR 劣化は構造物に一様に生じるわ けではなく,劣化のばらつきが生じることが報告され ており、コンクリートの強度特性、ひび割れ性状を精度 良く評価し,構造物の安全性評価を行う技術が求めら れている. そのような背景から,本研究では ASR 劣化 を生じる PRC はり供試体と比較用の普通コンクリート PRC はり供試体を作製し、ASR 劣化の経時挙動の把握 を行うとともに、載荷試験と3次元非線形解析を行い、 ASR 劣化が生じた PRC はり部材のせん断耐荷特性を評 価することを目的とした.

# 2. 実験概要

実験要因として、コンクリートの種類は健全、ASR の 2 種類を選定し、せん断補強筋は破断無し、破断有り(断 面下縁側の隅角部を切断し、せん断補強筋の破断を模 擬)の2 種類を選定した(健全は NB、ASR は AB と称 す)供試体の概要として、幅×高さ=200×500mmの単 鉄筋長方形断面を有する全長 3400mmの PRC 単純はり 部材(コンクリートの設計基準強度:fc=40N/mm<sup>2</sup>)で あり、主鉄筋は D19(SD345)、せん断補強筋には D6 (SD345)、PC 鋼材は SWPR19L(fpy=569kN)を使用し、 導入プレストレス量は断面下縁の応力を 2.1N/mm<sup>2</sup>とし

た.供試体は2016年8月に打設を実施し、その後、屋 外曝露環境にて3年間保管した.今回は、せん断補強筋 が破断した場合のせん断耐力を評価することを目的と

Hiroyuki TANAKA, Yasuhiro MIKATA, Susumu INOUE concrete\_laboratory\_oit@yahoo.co.jp

し、破断を模擬したスターラップを配置しているせん 断スパンに破壊が生じるように載荷方法は a/d=1.95 と した1点集中荷重とし、せん断スパン 900mm とした. PRC はり供試体の側面図・断面図を図-1 に示す.

#### 3. 載荷試験結果

載荷試験結果を表-1 に示す.両供試体において,せん断破壊荷重と曲げ破壊荷重を比較すると,曲げ耐力 よりせん断耐力の方が小さく,せん断破壊先行型であ り,破壊形式も斜め引張破壊となった.



○:スターラップの破断を模擬した箇所

図-1 PRC はり供試体の断面図

表-1 載荷試験結果

	名称	最大荷重 Bu(kN) # gub(kN) # gub(kN)	せん断 <sup>※</sup> 破壊荷重 計算値 Pus(kN)	せん断耐力 <sup>※</sup> 計算値(kN)			7417772		
				Vy	Vs	Vc	破環形式		
	NB-16	515	437	386	252	150	102	斜め引張	
	AB-16	441	373	372	243	153	90.7	斜め引張	
_	土木学会のせん断耐力式により, せん断荷重を算定した.								

# 4. 解析概要

2 章で示した PRC はり供試体をモデルとし,汎用有 限要素解析プログラム DIANA Version 10.3 において,3 次元非線形解析を行った.構成則として,コンクリート の圧縮特性は Nakamura らが提案するモデル<sup>1)</sup>,引張特 性はコンクリート標準示方書モデル,鉄筋の特性は Von-Mises モデル,付着特性は完全付着とした.ASR が 生じた供試体において,ASR 膨張を再現するためにケ ミカルプレストレスを導入しており,その数値は上田 らが提案した式<sup>2)</sup> にて算出し,算出した値と同等のケ ミカルプレストレスがモデル中央の主鉄筋位置のコン クリートに作用するまで温度荷重を導入する ASR 膨張 解析を行った.

### 5. 解析結果

はり供試体の最終ひび割れ状況を図-2,実験値および 各モデルの解析値の荷重―中央変位関係を図-3,図-4に 示す. 図-2 に関して、青色のコンター図はひび割れひ ずみが小さい箇所を示しており、幅が大きいひび割れ が生じる箇所では赤色で表現している. 両供試体とも, せん断スパン部に広範囲のひずみ分布が見られ、実験 結果のひび割れ性状をおおよそ表現できた. 図-3, 図-4 に関して、NB-16 供試体は実験値と比較すると降伏荷 重および最大荷重が低下しているが、降伏に至るまで の挙動は精度良く表現できている. 一方, AB-16 供試体 は ASR 膨張解析を用いてケミカルプレストレスを導入 することにより、たわみ剛性が向上し、せん断ひび割れ 発生に至るまでの挙動を精度良く表現できたが、最大 荷重や最大荷重時の変位が実験値よりもかなり小さく なる解析結果となった.解析ではせん断補強筋負担せ ん断力を少なく見積っているが、実験ではせん断ひび 割れ発生後もせん断補強筋がせん断力を負担しており, 実験値との差が生じたものと思われる.

### 6. まとめ

実験結果と解析を比べて,両供試体ともひび割れ性 状は斜め引張破壊,荷重一中央変位関係については,降 伏荷重,最大荷重ともに低下する挙動を示した.

### 謝辞

本研究は株式会社安部日鋼工業および JSPS 科研費 JP17K06522 の助成を受けたものです. ここに謝意を表 します.

# 参考文献

- 斎藤成彦、中村光,檜貝勇:剛体バネモデルを用いたRCパネルのせん断二次破壊に関する解析的研究, 土木学会論文集, V-55, No.704, pp.219~234, 2002.5
- 2) 上田尚史・澤部純浩・中村光・国枝稔:アルカリ骨 材反応による RC 部材の膨張予測解析,土木学会論 文集 Vol.63, No.4, 532-548, 2007.10



図-2 最終ひび割れ状況



図-3 荷重—中央変位関係(NB-16)



図-4 荷重—中央変位関係(AB-16)