214-030 加地 巨汰

1. はじめに

建築分野では,鉄骨部材とコンクリート系部材間のせん断力 の伝達手段として,一般に頭付きスタッド(以下,単にスタッ ドという)が用いられる。スタッドのせん断終局耐力は,Fisher が提案した実験式¹⁾に基づいた日本建築学会「各種合成設計指 針・同解説」²⁾に示される設計式(以下,AIJ式という)によっ て評価される場合が多い。しかしながら,AIJ式では,スタッ ドの配置方法やその位置がせん断終局耐力に及ぼす影響につ いて検討されておらず,構造細則が示されているのみである。

このような観点から、本研究は、スタッドのせん断終局耐力 に関する文献調査を実施し、AIJ式に対するスタッドの配置方 法及びその位置に関する適用範囲を検討する。

2. 文献調査

AIJ 式によるスタッド 1 本あたりのせん断終局耐力 q_s(kN) は, (1)式によって評価される。

$$q_{s} = 0.5 \cdot {}_{sc} a \sqrt{F_{c} \cdot E_{c}}$$

$$500 \le \sqrt{F_{c} \cdot E_{c}} \le 900 \text{ (N/mm^{2})}$$

$${}_{sc} L/{}_{sc} d \ge 4.0$$
(1)

ここに, sca:スタッドの軸部断面積 (mm²), F_c, E_c:コンク リートの設計基準強度及びヤング係数 (N/mm²), scL, scd:スタ

表1 対象とする供試体の概要

	ピッチ(p)	ゲージ(g)	はしあき (l ₁)	へりあき (l ₂)
データ数	122	158	221	200
構造細則1)	$p \ge 7.5_{sc} d$	$g \ge 5.0_{sc} d$	$l_1 \ge 100 \text{ mm}$	$l_2 \ge 100 \text{ mm}$
データ範囲	$2.3_{sc} d \leq p$	$2.3_{sc} d \leq g$	$50 \text{ mm} \leq l_1$	$50 \text{ mm} \leq l_1$
	$\leq 18.8_{sc} d$	$\leq 9.4_{sc} d$	\leq 525 mm	$\leq 400 \text{ mm}$
	$_{sc}d$ (mm)	a) F_c (N/mm ²) $s_c L / s_c d$		
範囲	$\phi 9 \leq_{sc} d \leq \phi$	25 $15 \leq F_c \leq$	129 $3.0 \leq_{sc}$	$L / _{sc} d \leq 9.0$
スタッド : S400N 及び 490N 級鋼				



ッドの長さ及び径(mm)である。

(1)式に対して、図1に示すように、スタッドの配置方法及び その位置、すなわち、①スタッドのピッチ(p)、②スタッドの ゲージ(g)、③スタッドのはしあき(l_1)、④スタッドのへりあ き(l_2)が及ぼす影響を文献調査によって検討する。なお、 AJJ式における構造細則は、① $p \ge 7.5_{scd}$ 、② $g \ge 5.0_{scd}$ 、③・④

 $l_1, l_2 \ge 100 \text{ (mm) } \texttt{Tb}_3, \texttt{Tb}_4, \texttt{T$

文献調査は、図2に示すように、国内で実施されたスタッド の標準押抜き試験³において、等厚スラブを用いた供試体を対 象とし、スタッドのせん断終局耐力が読み取れる試験体を収集 した結果、計243体の実験データを得た。

表1に対象とする供試体データの概要を示す。ピッチ及びゲ ージに関するデータは、構造細則である $p \ge 7.5_{sc}d$ 及び $g \ge 5.0_{sc}d$ に対して、 $2.3_{sc}d \le p \le 18.8_{sc}d$ 及び $2.3_{sc}d \le g \le 9.4_{sc}d$ であり、構造 細則を満足しない範囲のデータも多い。また、はしあき及びへ りあきも同様に、各々の構造細則が $l_1, l_2 \ge 100$ mm に対して、 最小 50 mm とするデータが含まれる。また、スタッド径は近 年その適用が精力的に検討されている太径 ϕ 25、コンクリート 強度は 100N 級以上の超高強度コンクリートを使用したデータ も対象としているが、繊維補強コンクリート(FRC)を用いた データは除外した。スタッド径高比 $_{sc}L/_{sc}d$ についても、AIJ式 の適用範囲外である $_{sc}L/_{sc}d < 4$ に関するデータが存在する。





図4 実験値と計算値の比較(*l*₁, *l*₂)

3. 文献調査の結果及びその考察

図3は、スタッドの(a) ピッチ及び(b) ゲージに着目したス タッドのせん断終局耐力に関する実験値と計算値の比較を示 したものである。縦軸は実験値(実験値をスタッドの本数で除 した1本あたりのスタッドのせん断耐力) $_{exp}Q_s$, 横軸はAIJ式 で求められた計算値 calQs である。図中のプロットは、「各種合 成構造設計指針・同解説」2の構造細則に示される最小値に基 づいて、最小値未満の2領域(図中の◇及び△)と最小値以上 の領域(図中の〇)によって区分されている。スタッドのピッ チがせん断終局耐力に及ぼす影響に着目すると、図3(a)に示 すように、構造細則に示される最小値以上の実験データが大半 を占め、かつ、 emQs/ calQsのばらつきは非常に大きいが、構造細 則の最小値未満のデータは、おおよそ $evpQ_s/calQ_s \ge 0.8$ に分布し ていることから、スタッドのピッチがせん断終局耐力に及ぼす 影響は小さいと推測される。一方,図3(b)に示すように,ス タッドのゲージがせん断終局耐力に及ぼす影響についても、ピ ッチの場合と同様の傾向を示した。

図4は、スタッドの (a) はしあき及び (b) へりあきがスタッ ドのせん断終局耐力に及ぼす影響を検討したものである。縦軸 及び横軸は、図3と同じである。図中のプロットについても、 図3と同様に、構造細則の最小値未満の1あるいは2領域(図 中の◇及び△)と最小値以上の領域(図中の○)によって区分 されている。スタッドのはしあきがせん断終局耐力に及ぼす影 響に着目すると、図4(a)に示すように、構造細則に示される 最小値未満の実験データは非常に少なく,ほぼ構造細則の最小 値以上の実験データで占められる。また、構造細則の最小値未

とから、スタッドのはしあきがせん断終局耐力に及ぼす影響は、 ピッチ及びゲージと同様に小さいと考えられる。一方,図4(b) に示すように、スタッドのへりあきがせん断終局耐力に及ぼす 影響を見ると、へりあきに関する構造細則の最小値は 100 mm であるが,それを大きく下回る 50 mm 以下の全データは, emQs

計算値は、ピッチやはしあきよりも、ゲージあるいはへりあき の横方向の寸法の影響が実験値を過大に評価する傾向与える と考えられる。したがって、ここでは、 $expQ_s/calQ_s < 1$ の範囲に 分布する全データ (62体) について、ゲージ及びへりあきの分 布を明らかにするために、図5は、縦軸に $e_{xx}Q_s$ / $e_{al}Q_s$ 、横軸に (a) ゲージをスタッド径で除した値 (scd) 及び (b) へりあきの 大きさ (b) とする関係を示したものである。図 5(a) に示すゲ ージに着目すると、 $expQ_s/calQ_s < 1$ を示すデータは、g < 5.5 scdの 範囲にほぼ分布していることがわかる。このことから、AIJ 式 は、構造細則の最小値である $g = 5.0_{sc}d$ のデータを過大評価す る傾向が大きいと言える。一方,図5(b)に示すへりあきの影響 を見ると、へりあきが大きくなると $expQ_s / calQ_s$ の値は1に漸近 する傾向は認められる。しかしながら、構造細則である 6 ≧ 100mm を満足するデータについても幅広く分布していること から、全データが $expQ_s/calQ_s < 1$ を示す $b_2 \ge 50$ mm が AIJ 式の適 用範囲の下限を与えると推察される。

4. まとめ

本研究の結果、以下の知見が得られた。

- 1) AIJ 式によるスタッドのせん断終局耐力の計算値は、ゲー ジ及びへりあきが構造細則以下の範囲に分布するデータを過 大評価する傾向がある。
- 2) ゲージ (g) については、構造細則を満足する g>5.5_sd が AIJ 式の適用範囲の下限を与えると考えられる。

謝辞

本研究のデータベース作成にあたっては、多くの貴重な実験データを使 用させていただいた。ここに、感謝の意を表します。

- 【参考文献】
- 1) Fisher, J.W., et al.: Shear Strength of Stud Connectors in Light-Weight and Normal-Weight and Normal-Weight Concrete, A.I.S.C., Eng.J., 1971.4
- 2) 各種合成構造設計指針·同解説,日本建築学会,2010.
- 3) 日本鋼構造協会: 頭付きスタッドの押抜き試験方法(案) とスタッドに 関する研究の現状, JSSC テクニカルレポート, No.35, 1996.