四辺支持 RC 版の押し抜きせん断耐荷性状に与える載荷面直径の影響

Effects of loading point in diameter on punching shear behavior for simply supported rectangular RC slabs

三井住友建設(株)	○ フェロー	三上 浩 (Hiroshi Mikami)
室蘭工業大学	フェロー	岸 徳光 (Norimitsu Kishi)

1. はじめに

鉄筋コンクリート (RC) 床版等の RC 面部材に対して集 中荷重が作用する場合には,ほとんどの場合押し抜きせん 断破壊を生じて終局に至る.そのため,コンクリート標準 示方書¹⁾(以後,示方書)では,面部材の押し抜きせん断 耐力評価のための算定式が示されている.しかしながら, 面部材の押し抜きせん断耐力は理論的に求めることが難し いため,示方書では面部材に関する押し抜きせん断耐力算 定方法に,RC 梁のせん断耐力算定方法と同様の考え方を 適用して定式化している.式(1)には示方書の面部材の押 し抜きせん断耐力算定式を,図-1にはその算定式に関す る押し抜きせん断破壊の破壊モデル概要図を示している.

$$V_{pcd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_r \cdot f'_{pcd} \cdot u_p \cdot d/\gamma_b \tag{1}$$

ここに、 $f'_{pcd} = 0.20\sqrt{f'_{cd}}$ (N/mm²), $\beta_d = \sqrt[4]{1/d} (d:m),$ $\beta_p = \sqrt[3]{100p},$ $\beta_r = 1 + 1/(1 + 0.25u/d),$ $f'_{cd} : \neg 2 / 0 - 1 - 0 \mod \alpha$ u: 載荷面の周長, $u_p: 設計断面の周長$ d および p: 有効高さおよび鉄筋比 $\gamma_b: 部材係数, 一般に 1.3 としてよい.$

図-1に示すように、押し抜きせん断ひび割れが集中荷 重載荷面の端部より下端鉄筋位置まで斜め45度下方に進 展すると仮定し、そのひび割れの上面からの投影面積にコ ンクリートの引張強度や鉄筋比、有効高さなどの影響係数



図-1 押し抜きせん断破壊の破壊モデル概要図

を乗じることにより算出している.本研究では,押し抜き せん断破壊で終局に至る RC 版の耐荷性状に与える載荷面 直径の影響を詳細に検討するため,四辺支持 RC 版の静的 押し抜きせん断実験を実施した.本実験では,同一形状寸 法の RC 版に対して載荷面の直径を4種類に変化させ,耐 荷性状に関する検討を行っている.

2. 実験概要

2.1 試験体の概要

図-2には、本実験に用いた RC 版試験体の形状寸法を示している.試験体は、2,000×2,000×180 mm,有効高さ140 mmとなるように下端鉄筋を配筋した単鉄筋 RC 版である.下端鉄筋には D16 を用い、版中央部より150 mm間隔で格子状に配筋した.なお、下端鉄筋は定着長を確保するため、RC 版の四辺に設置した溝型鋼に溶接している.

表-1には、本実験の実験ケースを一覧にして示している.表には、載荷版の直径および周長、鉄筋比、コンクリートの圧縮強度を一覧にして示している。本実験の試験体名は、英文字Pに載荷版の直径(cm)を組み合わせて示している。なお、コンクリートの圧縮強度はP12試験体で若干小さく示されているものの、20.2~27.4 MPa となっている。また、鉄筋の降伏強度は423 MPa であった。



図-2 RC版の形状寸法および配筋状況

	載荷版	載荷版		コンクリート
試験体名	直径 周長 鉄筋比		の圧縮強度	
	<i>d</i> (mm)	<i>u</i> (mm)	(%)	f_{cd}' (MPa)
P6	60	188		27.2
P9	90	283	1.00	27.4
P12	120	378	1.09	20.2
P15	150	471		26.3

表-1 試験体の一覧

2.2 実験方法

写真-1には、本実験の実験状況を示している.支持条件は、純スパン長1.75mの四辺支持としている.また、支 点部は回転を許容し試験体の浮き上がりを拘束するピン支 持に近い構造となっている.荷重の載荷位置はいずれの場 合もRC版の中央としている.また、載荷版には鋼製の載 荷治具を用いることとし、載荷面は片当たりを防止するた め2mmのテーパを付けた球面状としている.実験では、 RC版の押し抜きせん断面が明瞭に形成されるまで荷重を 載荷した.本実験の測定項目は、載荷荷重、RC版下面の 変位および下端鉄筋に貼り付けたひずみゲージによるひ ずみである.これらのデータは、アンプ内蔵式デジタルレ コーダにより一括収録を行っている.また、実験終了後に は、RC版の裏面のひび割れおよび版中央部を主鉄筋方向 に切断して切断面のひび割れをスケッチし、破壊性状の観 察を行っている.

3. 実験結果および考察

3.1 荷重-変位関係

図-3には、載荷荷重-版中央点変位の関係を全試験体 を比較して示している。

図より,載荷面直径の大きさにかかわらず,いずれの試 験体もほぼ同様の剛性勾配を示していることが分かる.P6 試験体では,約150 kNで剛性勾配が低下し,最大荷重を 示した後に急激な荷重低下を伴って終局に至っている.ま た,P9,P12,P15 試験体では,ほぼ一定の剛性勾配を保ち, 最大荷重を示した後に急激に荷重の低下を示して終局に 至っている.このことから,いずれの試験体も押し抜きせ ん断破壊により終局に至ったことが分かる.

表-2には、図-3より得られる最大荷重,最大荷重時 変位,示方書式に基づいて算出した計算押し抜きせん断耐 力,最大荷重を計算押し抜きせん断耐力で除した耐力比, を一覧にして示している.なお,計算押し抜きせん断耐力 は部材係数を1.0として算出している.

表より,載荷面直径の増大と共に最大荷重および最大荷 重時変位が大きく示される傾向にあることが分かる.ま た,耐力比は,P6,P9試験体では0.9~1.1程度,P12,P15 試験体では1.3~1.4程度を示している.このことから,載 荷面直径が小さい場合には示方書式によって押し抜きせん 断耐力をほぼ適切に評価できることが分かる.一方,載荷 面直径が大きい場合には,押し抜きせん断耐力をより安全 側に評価する傾向にあることが明らかになった.

3.2 破壊性状

図-4には、実験終了後における RC 版裏面のひび割れ



写真-1 実験状況 (P12 試験体)



図-3 載荷荷重-版中央点変位の関係

表-2 実験結果の一覧

	最大	最大荷重時	計算押し抜き		
試験体名	荷重	変位	せん断耐力	耐力比	
	(kN)	(mm)	(kN)		
P6	229.3	3.3	247.4	0.92	
P9	287.5	3.6	271.9	1.06	
P12	336.2	4.5	253.3	1.33	
P15	422.2	6.2	311.4	1.36	

性状, 写真-2には, RC版中央部切断面の破壊性状を示している.

図-4のRC版裏面のひび割れ性状より,いずれの試験 体も押し抜きせん断面が形成されていることが分かる.ま た,その大きさは,載荷面の直径が最も小さいP6試験体 で最も小さく,載荷面の直径が最も大きいP15試験体で最 も大きいことが分かる.これは,図-1の破壊モデルに示 されているように,載荷面の直径が大きいほど押し抜きせ 平成18年度 土木学会北海道支部 論文報告集 第63号



図-4 実験終了後における裏面のひび割れ分布性状

ん断ひび割れの発生位置が外側に移行し,押し抜きせん断 コーンが拡大することに起因している.

また, 写真-2の中央部切断面を見ると,いずれの試験 体も 図-1と同様,載荷面の端部より斜め約45度下方に せん断ひび割れが発生しているため,押し抜きせん断コー ンが載荷面直径の増加と共に拡大していることが分かる. なお,載荷面の直径が小さいほど押し抜きせん断ひび割れ が版上縁より浅部から形成され,みかけ上,有効高さが小 さくなる傾向にある.これは,表-2に示すように載荷面 の直径が小さいほど耐力比が小さくなることに関連するも のと考えられる.またこれは,載荷面の直径が小さいほど 破壊時に載荷治具が版内部に貫入する傾向にあることと対 応するものと考えられる.

3.3 RC版下面の変位分布性状

図-5には、各試験体の最大荷重時における RC 版の変 位分布性状を比較して示している.

図-5(a) より, P6 試験体の最大荷重時 (*P* = 229 kN) で は, P6 試験体が他の試験体に比較して全体的に変形量が 大きく示されている.これは **図**-3 の荷重-変位関係でも 見られるように, P6 試験体の最大荷重時近傍における剛 性勾配の低下に起因するものと考えられる.

一方, P9, P12, P15 試験体では,荷重の増加に伴い変形量 が大きく示されている.また,荷重が同等の場合の変形量 は載荷面の直径にかかわらず,いずれの試験体も同程度で あることが分かる.以上のことより,載荷面の直径が著し く小さい場合を除いて,載荷面の直径が同一荷重時におけ る RC版の変形性能に及ぼす影響は小さいことが分かる.

3.4 下端鉄筋のひずみ分布性状

図-6には,主鉄筋および配力鉄筋のひずみ分布性状を 示す. **図**-6(a), (b), (c)より,ひずみ分布は,載荷点近傍 を頂点とし,版中央から400~600 mm の点を底辺とする 三角形状を示していることが分かる.また,載荷点近傍に 発生するひずみは,P6,P9,P12 試験体でそれぞれ1,000 µ, 1,500 µ, 1,750 µ 程度であり,載荷面直径の増加に対応し て除々に増大している.このことから,載荷面直径の増加 に伴うせん断耐力の増加は,載荷面直径が12 cm 程度まで は,一定の範囲内における下端鉄筋の分担張力の増加に起 因するものと考えられる.

図-6(c), (d) より, P12, P15 試験体のひずみ分布性状を 比較すると, P12 試験体では三角形状を示しているのに対 し, P15 試験体では台形状を示していることが分かる.ま



P6 試験体



P12 試験体



P15 試験体

写真-2 実験終了後における中央部切断面の破壊性状

た,最大発生ひずみはいずれの試験体も約1,750μであり, 降伏ひずみとほぼ同程度の値を示している.このことか ら,載荷面の直径がある程度以上に大きい場合の押し抜き せん断耐力の増加は,載荷点近傍からの鉄筋の降伏領域拡 大に起因するものと推察される.なお,P15 試験体でP12 試験体よりも最大荷重時変位が大幅に増加したのは,上述 したように主・配力鉄筋の降伏領域の拡大に関連するもの と考えられる.

4. まとめ

本研究では, RC版の押し抜きせん断耐荷性状に与える 載荷面直径の影響を詳細に検討するため,四辺単純支持条 件のもと載荷面の直径を4種類に変化させた RC版の押し 抜きせん断実験を実施した.本研究で得られた結果は以下 の通りである.

(1)載荷面の直径は荷重-変位関係のなす剛性勾配に顕著な影響を与えない.一方,最大荷重および最大荷重時変位は載荷面直径の増加に伴い大きく増大する.示方書式による評価は載荷面直径が大きい場合には,より安全側となる傾向にある.



図-6 各試験体の最大荷重時における鉄筋の発生ひずみ

- (2) 破壊性状は、コンクリート標準示方書の仮定と同様であり、押し抜きせん断ひび割れは載荷治具の端部より斜め約45度下方に進行する.そのため、押し抜きせん断コーンが載荷面の直径の増加とともに大きくなり、押し抜きせん断耐力が増大する.
- 内における鉄筋の張力負担増により,また,最大発生 ひずみが降伏ひずみに近い場合には,降伏ひずみの発 生領域の拡大に起因して,せん断耐力がより増大する ものと考えられる.

参考文献

- (3) 本研究の範囲内では,載荷面の直径が小さく最大発生 ひずみが降伏ひずみより小さい場合には,一定の範囲
- コンクリート標準示方書(2002年制定)構造性能照査 編, 土木学会,2002