河川からの逆流を考慮した3方向接合マンホール部の損失特性

建設技術研究所 正会員 〇岸上 直之、石本 俊亮、荒尾 慎司 九州共立大学 正会員 森山 克美 北九州市立大学 フェロー 楠田 哲也

1. はじめに

近年、地球温暖化の影響と見られる局地的集中豪雨の発生頻度が増加傾向にある。豪雨時には、河川水位が上昇し、河川の背水の影響で、逆流した雨水がマンホール等から溢れ浸水被害を増大させている。雨水管の接合部であるマンホールでは逆流のため雨水は分流し、上流側へ移動する。そこで、本研究では、河川の背水の影響を考慮して、日本で一般的に利用されている3方向接合円形マンホールを対象に、管路流量、2本の分岐

管の流量比がマンホール部の損失に与える影響を実験的 に明らかにする。

2. 実験装置と実験方法

2.1 実験装置

実験装置(模型)の概要を図-1に示す。この装置で設定したマンホールと管路は、実規模で多用されている構造寸法(マンホール内径90cm、管路内径25cm)の1/5の縮小模型である。

2.2 実験方法

河川からの逆流を想定した実験を行うため、あらかじめ低水槽に貯留した水をポンプで上流水槽へ送水し、その水が内径5cmの管路を流下し、マンホール内へ流入する。マンホールへ流入した水は、2本の管に分流され、それぞれ堰を設置した越流水槽へ流出する。なお、越流水槽内の堰の高さを変えることにより、マンホール内の水深を変化させることも可能な装置となっている。

実験では、まず、マンホールへの流入水量 Q_d を 21/s (一定) として、2カ所の越流堰の高さを変化させることにより、2本の分流管の流量比 Q_1/Q_d (Q_1 は横流出管の流量、 Q_d はマンホールへ流入する流量)を変化させる。この方法を以下では実験 1 と呼ぶ。次に、堰高を一定に保ったまま、流量を 1.021/s から 2.941/s までの間で 5 種類変化させ、2本の分流管の流量比を変化させる。この方法を以下では実験 2 と呼ぶ。マンホール水深 h (h:管内壁頂部から水面までの距離)は、マンホール外壁に取り付けた4f所のメジャー(図-1のマンホール拡大図参照)により測定し、それらの平均値を測定値とする。流入管と 2本の分流管にそれぞれ 3f所ずつ取り付けたマノメーターによって管内の圧力水頭を測定し、得られた動水勾配線をマンホールまで外挿することによりマンホールでの圧力損失水頭 ΔP を求める(図-2 参照)。

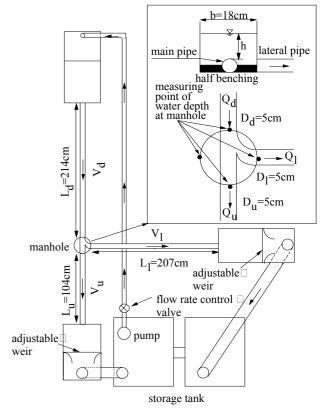


図-1 実験装置

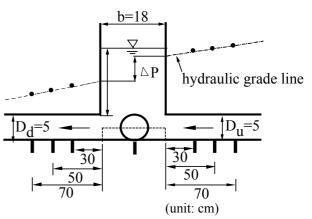


図-2 圧力損失水頭の算定方法

キーワード:雨水排除、3方向接合マンホール、損失、河川、逆流

連絡先:〒810-0041 福岡市中央区大名 2-4-12 CTI 福岡ビル (株)建設技術研究所 TEL 092-714-2211

さらに、(1) 式より圧力損失係数 K_{P} を算定する。ここに、 V_d は流入管の断面平均流速、g は重力加速度であ る。添字*は、uのとき主流方向、1のとき横流出方向(90 度曲がり)を表す。

$$K_{P*} = \frac{\Delta P}{V_d^2 / 2g} \tag{1}$$

3. 実験結果と考察

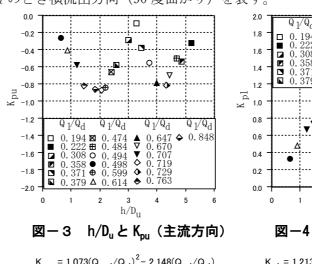
3.1 実験1

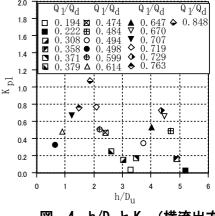
実験1(流量一定、堰高変化) における主流方向及び横流入方向 の圧力損失係数 K_{Pu} 、 K_{Pl} とマンホー ル内の水深比 h/D_u との関係を図-3と4に示す。水深変化にともな う損失係数の変化に規則性がある ように見えるが、損失係数はマン ホール水深によって規定されてい るわけではない。

実験1における主流方向及び横 流出方向の圧力損失係数 Kpu、Kplと 流量比 Q_1/Q_d の関係を図-5と6に 示す。実験1では、主流方向の圧 力損失係数 K_{P_U} は、流量比 Q_I/Q_I の 増加に伴い減少するが、横流出方 向では、流量比 Q_1/Q_d の増加に伴い、 圧力損失係数 Kp は増加する。圧力 損失係数の算定式を図上に示す。

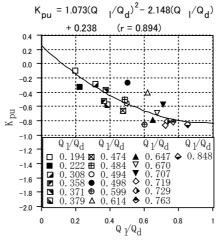
3.2 実験2

図-5及び6の算定式の妥当性 を他の水理条件でも確認するため、 2ヵ所の堰高を固定し、マンホー ルへの流入量 Qdを変化させた実験 を行った。主流方向では、実験2 は実験1で定式化した2次曲線付 近にプロットされている。一方、 横流出方向では実験2は実験1に 比べてデータがやや下方にプロッ トされている傾向はあるものの、実 験1と同様の結果となっている。以





h/Duと Kpl(横流出方



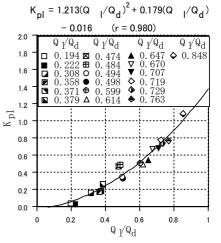
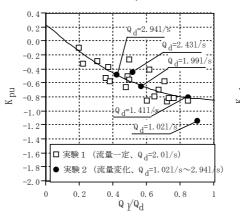


図-5 Q_I/Q_dとK_{pu}(主流方向)

図-6 Q_I/Q_dと K_{nI} (横流出方向)



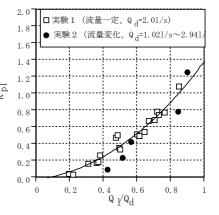


図-7 Q_I/Q_dと K_{pu} (主流方向)

図-8 Q_I/Q_dとK_{DI}(横流出方

上の結果から、河川からの逆流を想定した3方向接合マンホール部での圧力損失係数は、管内流量や排水先の 境界条件(水位)によらず、流量比 Q_i/Q_i で定まると考えて支障ないものと思われる。

4. まとめ

本研究では、河川からの逆流を想定して3方向接合円形マンホールを対象に、マンホールへの流入量、2本 の分岐管の流量比が、マンホール部の損失に与える影響を実験的に検討した。3方向接合マンホール部での圧 力損失係数は、管内流量や河川を想定した排水先の境界条件(水位)によらず流量比 Q_i/Q_i で定まることが分 かった。