

II-131 小型開水路における平均流速公式について

新潟大学大学院 学生員 ○米内 弘明
新潟大学工学部 正員 大熊 孝

1. 研究目的

現在我々は流雪溝(流水を利用して排雪側溝)について研究を進めており、流雪能力(流雪溝内のみず流量に対して、投入された雪塊が直ちに流下する時の最大投入雪量(%)で表わす)を知る際に、現場において流雪溝の流量を正確に測定する必要がある。簡単な方法としては、現場で水深と水路勾配を測定し、マニングの平均流速公式から求めることができる。しかし我々の実験結果からマニングの式では流量(流速)を少しだけ評価していることがわかった。このことか、流雪能力を過大に判定するところである。(流雪溝に関する限りは、第IV部門道路工学「道路の消・流雪における地表水利用の調査研究」で発表しているので参照されたい。)

○シェジ (1769)

$$U = C \sqrt{R I}, C: \text{シェジの抵抗係数}$$

○ガンギレ・クッタ (G·K) (1869)

$$C = \frac{23 + \frac{1}{n} + \frac{0.00155}{I}}{1 + (23 + \frac{0.00155}{I}) \frac{n}{\sqrt{R}}} \quad n: \text{粗度係数}$$

○バザン (1897)

$$C = \frac{87}{(1 + m / \sqrt{R})} \quad m: \text{粗度係数}$$

○マニング (1889)

$$U = \frac{1}{n} R^{\frac{2}{3}} I^{\frac{1}{2}} \quad n: \text{マニングの粗度係数}$$

表 1 平均流速公式

本研究は昨年行なった「円形断面開水路に関する平均流速公式の再検討」に基いて、矩形断面小型水路を用いた実験から、流雪溝ひいては小型開水路における平均流速を正確に求めることを目的としている。

2. 実験装置及び実験方法

昨年の円形断面開水路(塩化ビニル管製)に比べて、本年は材質の違う2種類の矩形断面開水路(図1,2)を用いて、水路勾配、等流深、流量を測定した。流量は流束計(770×580×580)を用意し、水が一定重量になるまでの時間を測定して求めた。勾配をそれぞれの水路について6通り、流量は7~10通りに変化させて、計10×6の測定を行なった。

3. 実験結果並びに考察

鉄筋コンクリートU字溝に関する実験で得たU, R, Iをマニングの式に代入してそれを逆算すると図3のようになる。これを見るとRとIによつて変化していくことがわかる。nはRの増加に伴つての傾向を示している。常流では減少する一方であるが、射流ではある程度一定値(n=0.013)を取りややや増加する。これはみぞ型鋼や昨年の実験の場合も同様の傾向を示す。従つて一般的に言われるようになつてある水路の条件(水路の材質、表面の状態)の下でこれが一定であるとは言へない。即ちマニングの式で平均流速を正確に得るために、前記条件の他に径深(水深)と水路勾配を考慮した上で、適当なnをその都度選ばなければならぬといふことになる。(しかしU字溝に関しては一報に、n=0.013としてマニ

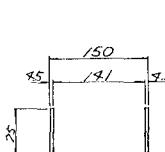


図 1 みぞ型鋼

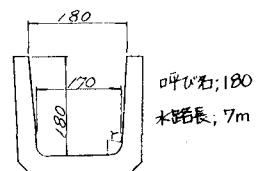
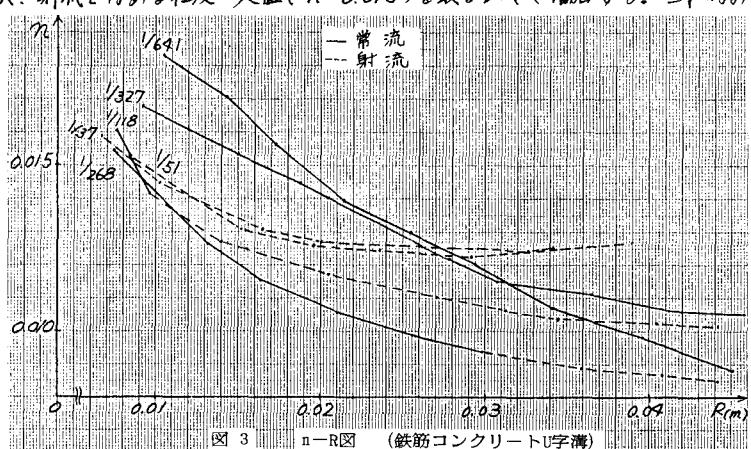


図 2 鉄筋コンクリートU字溝



グの式が使われていいのが実情である。)

4. 解析

平均流速を $V = \frac{1}{N} R^\alpha I^\beta$ …(1) 式、と指數型で仮定し、 α 、 β 、 N の最適値を求める。尚、小型開水路を対象としているので便宜上 CM-S 単位を用いるものとする。

ある勾配に着目すると、 N が一定ならば式は、 $N/V = R^\alpha/I^\beta = \text{const.}$ となるので、まず勾配毎に R^α/V が一定にするよう α の最適値を求めて両対数グラフにプロットすると図4の如く直線関係が得られる。即ち α は I の関数であり、 $\alpha = 0.725 I^{-0.158}$ となる。みぞ型鋼の場合も同様に、 $\alpha = 0.875 I^{-0.129}$ と求められる。

次に R^α/V と I を両対数グラフに取り直線関係が得られれば。

$$R^\alpha/V = dI^c \quad (c, d \text{ は定数})$$

これを変形して $V = \frac{1}{d} R^\alpha \cdot I^{-c}$ となる。これは初めに仮定した(1)式と同形であり、 $\beta = -c$ 、 $N = d$ である。

図5は R^α/V と I をプロットしたもので、1本若しくは2本の直線で表わされる。前者をオ1解析、後者をオ2解析とすると、 β と N は表2の如くである。この結果からひき計算し、更にマニンケ、G・K、バザンの各平均流速公式による値と実測値を比較したもののが図6である。図6で示したマニンケの粗度係数の変化により、最大20%前後の誤差を生じている($n=0.013$)のに対して、オ2解析の精度が非常に良いことがわかる。

3. 他の G・K、バザンの式もマニンケと同様の理由から誤差を生じていると思われる。尚、みぞ型鋼はみぞ型鋼でも同様である。

5. 結論

2年間の実験を通して、小型開水路におけるマニンケの粗度係数の変化についての一応の傾向と、平均流速を求め式を表わすことが出来た。これは経験あるいは勾配の変化による従来の粗度係数の変化を補う形をとっている。現場の流雪溝(U字溝巾50cm)においてポンプで流量を確定し上記実験式の検定の結果、フルードの相似則により縮尺1/50で変換して求めた式が良い計算値を与えることが確認された。

しかしながら現段階で α 、 β 、 N はそれそれの実験水路における固有の実験定数であり、これらを一般的な形として表現するまでには至っていない。またオ2解析において勾配に適用範囲があり、しかも不連続である事等の未解決の部分がある。そういう意味では今回の結果は今後の研究の方向を示すものである。従って今後は、前述の未解決の問題を明らかにし、相似則による式の変換が妥当であることを様々な大きさの水路で実験し、確認する事等により、一般化された統合的な表現形式を取りよう。更に研究を深めたうえで考えていく。

参考文献 * 笠川清、新潟大学工学部土木工学科卒業論文、1981

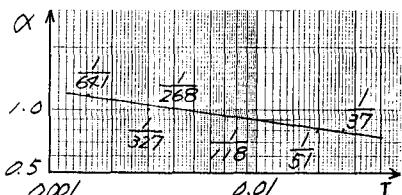


図4 α -I図 (鉄筋コンクリートU字溝)

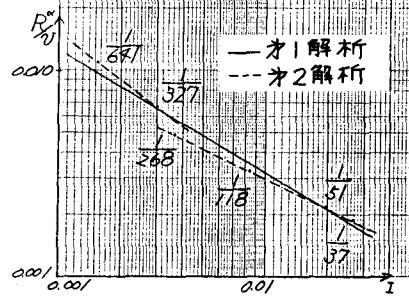


図5 R^α/V -I図 (鉄筋コンクリートU字溝)

| | みぞ型鋼 | | 鉄筋コンクリートU字溝 | |
|---------|---------|------------------------|-------------|---------------------------|
| | オ1解析 | オ2解析 | オ1解析 | オ2解析 |
| β | 0.293 | i 0.332 ii 0.176 | 0.595 | iii 0.727 iv 0.281 |
| N | 0.00211 | i 0.00629 ii 0.0184 | 0.00211 | iii 0.00101 iv 0.00333 |

- i. $1/048 \leq I \leq 1/463$, iii. $1/641 \leq I \leq 1/327$
- ii. $1/324 \leq I \leq 1/50$, iv. $1/268 \leq I \leq 1/37$

表2 β 、 N の最適値

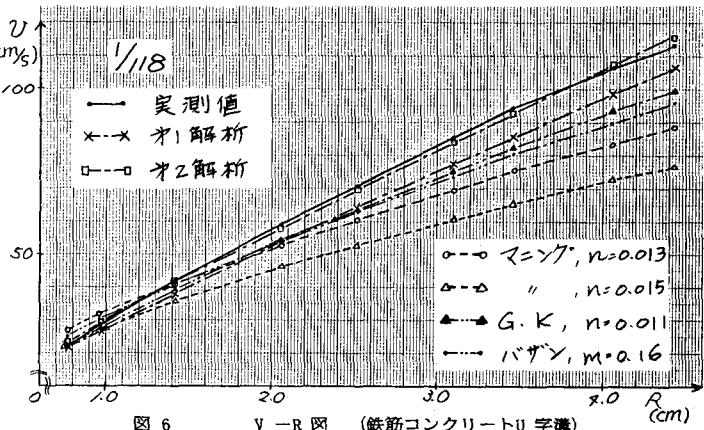


図6 V-R図 (鉄筋コンクリートU字溝)