

九州大学工学部 正会員 工博 梶原謙爾

九州大学工学部 正会員 工博 植東一郎

九州大学大学院 学生員 ○吉本勝弘

筑後川は有明海に注ぐ幹川流路延長138kmの九州最大河川である。河口に於ける潮位差は大潮時に約5mにも達するため咸潮区間は長く顯著な塩分の侵入が見られる。この報告は河口より8km地帯に位置する諸箇所水道用取入口に於いて昭和35年から現在に至るまで連続して測定されたCL濃度と水理量との相関を検討し、更に昭和41年8月18~19日(大潮)、9月23日(小潮)に建設省筑後川工事事務所によて実施された塩分及び浮泥濃度の実測から得た資料に基いて筑後川の塩分遇上について考察したものである。

図-1

1. CL濃度 潮位及び河川固有流量との相関

咸潮河川の水理学的特性や塩分侵入の状態は河道を媒介として上流側の境界条件である河川固有流量と、河口に於ける境界条件即ち潮位とに主として支配されるものと考えられる。従って、或る地帯のCL濃度は、主に、河川固有流量Q*と潮位とに規定され、の三者の間に相関性が認められるであろう。図-1は河口から8km地帯に於ける諸箇所水道用取入口に於て、昭和35年から連続して測定されている各日のCL濃度の最大値と、それに対応する若津(7.2km)の潮位更に殆んど河川固有流量と見做し得る瀬の下(25.9km)の流量とをプロットしたものである。

図-1から、同一の河川流量のところで、潮位の上昇に伴い塩分濃度も増大し、同一潮位に於ては河川流量の増加と共に塩分濃度は減少し

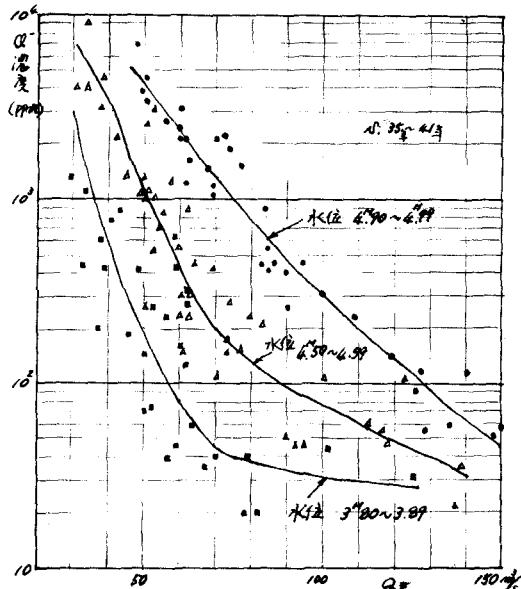
これら三者の間にかかる明瞭な相関が認められる。また潮位に応じて、塩分侵入が全く認められないようでは河川流量が存在し、その値は、潮位の減少とともに減少する。

2 塩分遇上機構

昨年8月及び9月に実施された範囲は、河口より14km区間に於て、2km毎に各地点の流れに於ける塩分の鉛直分布、0~26km区间に於ける各地点の水位変化、0km~14km地帯に於ける流速測定などであるが、これらの資料から筑後川の塩分侵入機構について考察してみる。

a. 塩分濃度の縦断分布

大潮時に於ける等塩分濃度曲線は、典型的な強混合型を示し、鉛直方向には全く一様な濃度と見做してよい。小潮時には、図-2に示すように等塩分濃度曲線は若干傾斜して緩混合型の傾向が現れていく。その特徴としては、(1)入退潮により等塩分濃度曲線は河道を全般的に約4km程度移動していくが、高濃度の等濃度曲線($2 \times 10^4, 10^4, 5 \times 10^3$)は、上げ潮に於て遇上するとともに、底部附近から



ほが一様化され満潮に至りて傾斜は主として水表面附近にあらわれようになる。これは高潮時に於ては、河口からの遡上流体と、上流からの流下流体が河道中で衝突し鉛直方向の拡散が大になるためと考えられる。(2)濃度勾配等濃度曲線($10^3, 10^2$ ppm) 17.一潮流汐間で、勾配は変化せず鉛直である。

b. 塩分及び浮泥量のサイクル； 図-3
に水位の週期的変化に伴う塩分濃度、泥濃度のサイクルとして河口と12km地点におけるものを示し、参考のために図-4に水位及び流速の時間的変化を示してある。
図中の計算流速は連続の式

$$\frac{\partial A}{\partial t} + \frac{\partial Q}{\partial x} = 0$$

と各地点の水位記録及び断面図を用いて計算したもので、河口の実測流速と对比するとかなりよく一致している。これ等から、

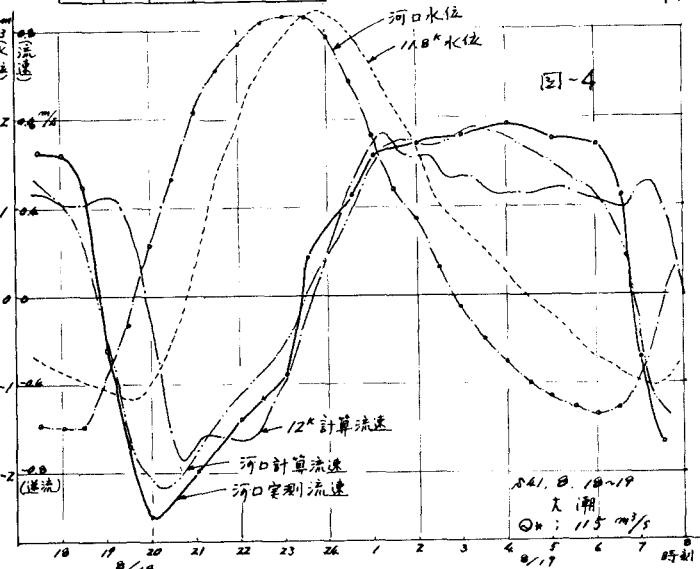
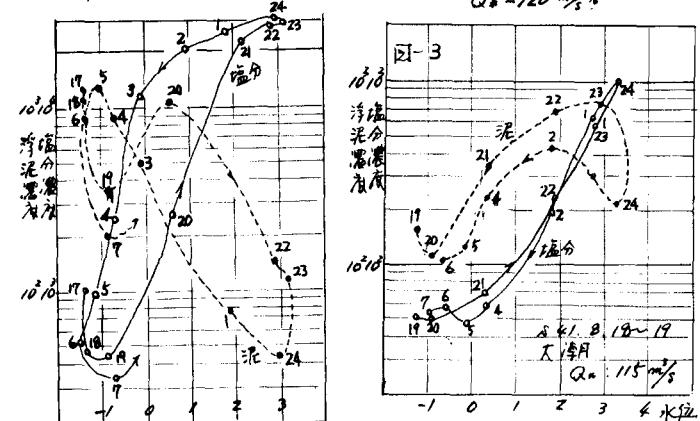
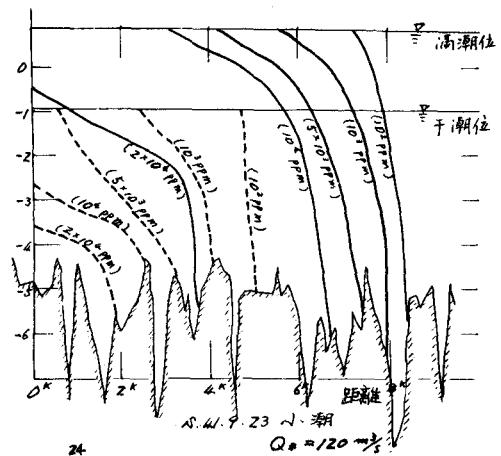
(1) 塩分濃度の最大値ない最小値は、それ等は、満潮時、干潮時に起る。

(2) 河口と12km地点の塩分濃度のルート $t=7$ を見れば、河口に於けるルート内の面積は大きく、同一水位で入潮、退潮時の濃度差はかなり大きく、12km地点のルートでは、同一水位であれば、入退潮でそれが絶対の濃度差は認められない。

このことは、河口で潮位変化と塩水の入退との間に時間的ずれがある。塩水の入退の方が遅れるためであるが、上流に向かって従いこの時間的ずれは小さくなり、同一水位で同一濃度を示す様になる。

(3) 泥濃度ルート $t=7$ で、干潮とや、満潮まで流速零の時刻附近で濃度は最小、上げ潮によって急増し、河口附近では流速の最大点で濃度は最大となる。その後、高潮時の流速Zero点に於て、それ

図-2



は最小となる。下げ潮流速下、図-4の様に、ほぼ一様下速波が数時間継続するために浮泥量は次第に増加し、干潮前一時間位で最大に達した後、サイクルを終る。この間、同一水位における上げ潮の舌れが強いために上げ潮時の濃度が高く、図-7は8の字形を呈する。

C. 各地点の時間的塩分濃度

次に各地点の時間的塩分濃度の変化について述べる。時間を10マーチーにして、各地点の平均塩分濃度を示したもののが、大潮時、小潮時にて、図-5、6であり、実測値は実線で示してある。

大潮時にて、

干潮時に河口における塩分濃度は、 3×10^3 ppm程度であり、侵入した塩分は、下げ潮によつて海に排出され、河道には、大きな塩分の残留が見られない。上げ潮にともなつて河口濃度は、急激に増加し、逆流に乗つて、河道と連なる。満潮時の塩分の影響は14km地帯を過ぎて上流まで及んでいるが、そのうち6km附近では、勾配が緩やかで、多点と生のまゝの海水が侵入して区域と見られ、6kmより上流では、方針數紙上に於て直線的に濃度は減少していく。図に於て、河口に達した塩分濃度が、前述の各地点で計算されて、干入退潮による流速に乗つて、逆上るものとした場合の計算結果を実線で示したが、満潮時 河口からの距離は1.37倍程度の差異がある。また、満潮時の濃度が下げ潮流速によつて運ばれるとして計算と、一直線で示してある。20kmから一潮流に向むける塩分は、流れに運ばれると同時に、かなりの拡散作用を受けていることがわかる。

小潮時にて、

河口に於て干潮時でもかなりの塩分残留があり満潮時、塩分が侵入するは、17~10kmより下流である。また、生の海水は、満潮時に於て、4kmほど逆上してくる。大潮時の塩分侵入と比較すると、侵入規模はかなり小さくなる。

図-5

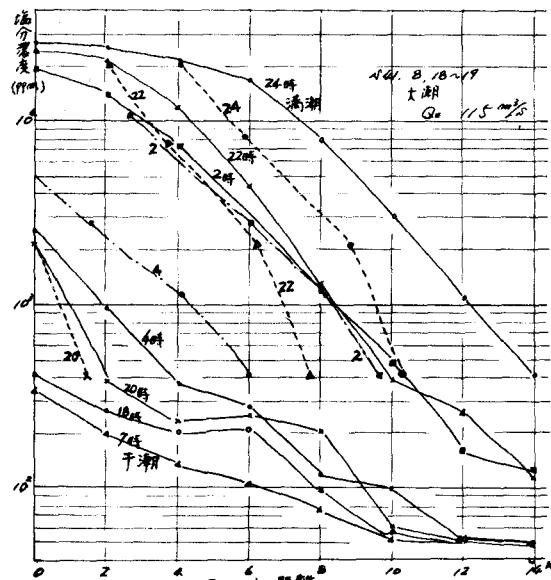
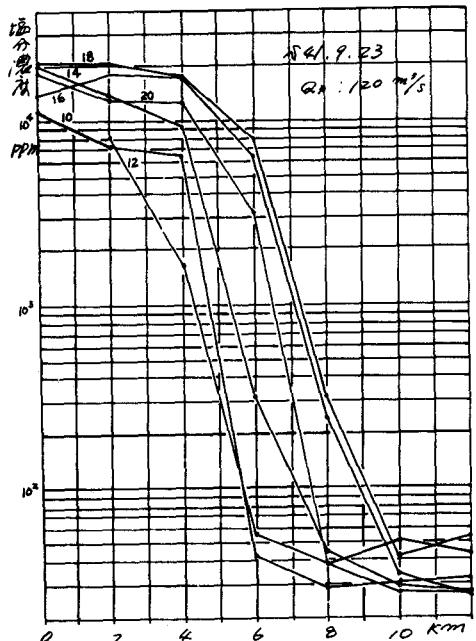


図-6



d. 扩散係数について

満潮時に於ける塩分濃度の分布と沿岸で生じる海水の変化と、それより上流の急速な濃度減少部分とに分けられ、前者は主として、潮流に規定され、後者の方は、多数の潮流の挙動によって作られる pattern で平均的な量に規定されるであろう。従って

一次元の塩分の拡散方程式

$$\frac{\partial S}{\partial t} + V \cdot \frac{\partial S}{\partial x} = \frac{1}{A} \cdot \frac{\partial}{\partial x} (AD \frac{\partial S}{\partial x})$$

ここで流速 V は入退潮によつて流速 V_A と河川固有流量 A_o の流速 U_o とに分けられ

$$V = V_A - U_o$$

もし、 S の分布式は上式の平均値

$$-U_o \frac{\partial S}{\partial x} = \frac{1}{A_o} \cdot \frac{\partial}{\partial x} (A_o D_o \frac{\partial S}{\partial x})$$

即ち

$$\log \frac{S}{S_0} = - \int_0^x \frac{Q}{A_o D_o} dx$$

によつて決められたものとなる。この式は下り満潮停留時に於ける S の分布から導かれた拡散係数 D_o を川内川の結果と共に図-7に示す。河状がかなり異なつた兩河川に於て、ほゞ同様であることが興味深い。

図-7

