

中国工業技術試験所 正会員 上嶋英機
 " " 早川典生

1.はじめに Estuary (感潮河川) 内での物質輸送の解析について、著者らは先に断面変化の著しい吉井川、巴川等の河川の横断面での25時間連続観測資料を基に解析を行い、断面変化による効果、及 C. Fischer²⁾ から明らかにした速度シアの効果について、その寄与の大きさについて議論した。そして特にシア効果を鉛直成分と水平成分に分け、それから縦断方向分散係数についてその大きさを論じ一応の結果を得た。その後筆者らは 物質輸送に寄与する各成分の計算法についてさらに吟味し、一部の成分について前報¹⁾を修正する結果を得たのでここに報告する。

2. 使用データ 吉井川及び巴川は Table 1

に示す規模を持つ河川である。河床勾配は極め 2 級やかで、潮差と平均水深の比は、兩河川とも 0.5~1.0 という大きな値を示す。測定断面数は吉井川、巴川で各々 3 断面と 2 断面、各断面での測線は 5 本~4 本である。測定水深は吉井川で 1.0m 間隔、巴川で 0.5m 間隔で各々表層から測定し、塩分、流速を 1 時間毎同時に 25 時間連続観測したものである。なお巴川については新しい資料を追加した。

3. 解析方法の経緯 Bowden によって理論的に明らかにされた海の拡散現象における速度

シアの果す役割は、その後、観測資料を解析することにより、より裏付けを求める努力が Hansen, Fischer, Dyer らにより行なわれた。Fischer, Dyer の解析は以下に示すようにシア効果を鉛直成分と水平成分に細分化して解析を行っている。流れ(U)、塩分(S)、河積(A)を、 $U = \bar{U}_A + U_A + U_d$, $S = \bar{S}_A + S_A + S_d$, $A = \bar{A} + A_1$ --- (1) と分解する。添字 A は断面平均、横棒は時間平均を表わす。また U_A, S_A は $U_A = u_A - \bar{U}_A$, $S_A = S_A - \bar{S}_A$ で定義され、 U_d, S_d は $U_d = U - U_A$, $S_d = S - S_A$ と断面平均値からの偏差として表わされ、これをさらに分解する。 $U_d = \bar{U}_d + U_d$, $S_d = \bar{S}_d + S_d$ --- (2) とし \bar{U}_d, \bar{S}_d 及び U_d, S_d を鉛直成分と水平成分に分解する。 $\bar{U}_d = \bar{U}_{dt} + \bar{U}_{dv}$, $\bar{S}_d = \bar{S}_{dt} + \bar{S}_{dv}$, $U_d = U_t + U_v$, $S_d = S_t + S_v$ --- (3)。 (3) 式の中での水平成分である U_{dt}, S_{dt} は、断面時間平均値 (\bar{U}_A, \bar{S}_A) と、各測線での水深平均値 (U_h, S_h) の時間平均値 (\bar{U}_h, \bar{S}_h) の偏差である。また $\bar{U}_{dv}, \bar{S}_{dv}$ は \bar{U}_h, \bar{S}_h と、各測線での時間平均値 (\bar{U}, \bar{S}) の偏差、すなわち $\bar{U}_{dv} = \bar{U} - \bar{U}_h$, $\bar{S}_{dv} = \bar{S} - \bar{S}_h$ である。

以上から Hansen 及び C. Fischer, Dyer の解析式は、下記のようになる。

$$\bar{F} = Q_r \bar{S}_A + \bar{A}_1 \bar{S}_A \cdot \bar{U}_A + \bar{A} \cdot \bar{U}_A \bar{S}_A + \bar{A}_1 \bar{U}_A \bar{S}_A + \bar{A} \cdot (\bar{u}_{dsd})_A \quad \text{--- (4)}$$

$$\begin{aligned} \bar{F} = & Q_r \bar{S}_A + \bar{A}_1 \bar{S}_A \cdot \bar{U}_A + \bar{A} \cdot \bar{U}_A \bar{S}_A + \bar{A}_1 \bar{U}_A \bar{S}_A + \bar{A} \cdot (\bar{u}_{dt} \cdot \bar{s}_{dt})_A + \bar{A} \cdot (\bar{u}_{dv} \cdot \bar{s}_{dv})_A + \bar{A} \cdot (\bar{U}_t \cdot \bar{S}_t)_A + \bar{A} \cdot (\bar{U}_v \cdot \bar{S}_v)_A \\ & + \bar{A}_1 \cdot (\bar{U}_t \cdot \bar{S}_t)_A + \bar{A}_1 \cdot (\bar{U}_v \cdot \bar{S}_v)_A \end{aligned} \quad \text{--- (5)}$$

なお、 $\bar{A} \cdot (\bar{u}_{dsd})_A = (5) \text{ 式 term } (5) + (6) + (7) + (8)$ を参考、 $\bar{A} \cdot (\bar{u}_{dsd})_A$ を別に求めん。

前報¹⁾では(4), (5)式について 塩分輸送量を求め 各 termについて検討したが、本報では (5)式の解析法を、より吟味し、前報の(4), (5)式の結果と (5)式での新しい解法結果について比較を行った。著者らの研究の目的は Fischer, Dyerらによつて得られた(4)式(5)式の各項の相対的大きさを、日本の感潮河川、特に本報では、潮流変化の大いき河川(吉川川, 巴川)について求めることである。

4. 解析方法及び計算方法 (4)式による計算では 各成分は断面平均値より求められるため、測定の位置が固定されなくとも算出可能である。その結果をTable 2に示す。しかし(5)式では 1固定点について時間平均値が必要であり (\bar{U}_d, \bar{S}_d)、測定を固定する必要がある。吉川川, 巴川のような水位変化の著しい断面では 銀直方向の測定位置を正確に決定することは困難である。よつて前報では (Table 3, Case 1) 各測定線で相対水深での値を求めながら、時間平均を行つた。しかしながらこの方法では、やはり測定の位置が各時間で変動する欠点があるため 底面より実測間隔の1/2の間隔で各時間毎の値を算出し、その差での時間平均値を求めた。各成分(各term)は、各測定値の支配面積の比重を考慮しつつ算出した。特に $U_{dt}, S_{dt}, U_{du}, S_{du}$ については U_d を基に算出した。

$$(例) . U_{dt} = U_h - U_a \rightarrow \frac{1}{L} \int_{U_h}^{U_a} (U_d + U_{du}) / 2 \cdot dU, \quad U_{du} = U - U_h \rightarrow U_d - U_{dt}.$$

5. 結果 以上的方法により改めて求められた結果を Table 3, Case 2 に示す。この結果を Table 2 と、Table 3, Case 1 と比較すれば、(1)、平均塩分輸送量(\bar{F})は、各々の計算方法で全く異なつてゐる。そして Table 3, Case 2 では、term 1+5 term 10 までの和と \bar{F} とは大きな差を生じ、 \bar{F} に寄与している各項の他に不連続でいる傾向がある可能性を示してゐる。(2)、断面平均値による結果(term 2, 4)は Case 1, 2とも少なくて問題となつない。しかしながら3項は注目すべき量である。(3)、シア効果による項とシアと項から方 8 項の中で、オ5, 6 項の大きさは、Case 1 ではオ5項の水平循環流の効果が大きく出ていたが、Case 2 ではむしろ逆にオ6項の銀直循環流の効果が大きく寄与している結果となつた。またオ7, 8 項は、各々、水平シア、銀直シアに寄与している項であるが、この2つの項は全体の中でも大きく寄与し、特にオ8項の効果が大きくなつてゐる。

6. 考察 以上の結果の相違を得た理由として、Case 1 では 相対水深での値を算出したためにと、その折に測定の支配面積の比重を考慮しなかつて算出された。Table 2 の結果については このような相違は露見することなく処理されたので充分注意を必要とする。断面変動の著しい横断面で測定を行う場合、測定の設定法に充分配慮すべきで、底面を基準として測定間隔を決定する方がよいかと思われる。また測定時の時間のズレ、流れによる測定水深の変動、測定器の測定誤差、分析精度を充分考慮の上、解析精度を決定すべきである。今後、 \bar{F} に寄与する term の検討と、解析精度についてより一層吟味する方向である。

参考文献: 1) 上嶋, 藤原, 早川. オ22回. 海岸工学講演会論文集(1975)

2) Fischer H.B., J.F.M. 53(1972)

3) Dyer, K.R. Est and C. M. S. 2 (1974)

Table 3 Salt flux in Yoshii River and Tomoe River Calculated using Equation(5)

| | \bar{F} | T1 | T2 | T3 | T4 | T5 | T6 | T7 | T8 | T9 | T10 | (m^3/s) |
|--------------------------------|-----------|--------|------|--------|------|-------|--------|--------|--------|------|-------|---------------------------|
| Yoshii River (16-17 Sep. 1974) | | | | | | | | | | | | |
| Sec 1(Case1) | 122.9 | 1137.0 | 26.1 | -177.3 | 5.5 | 259.8 | 56.5 | 26.5 | -105.1 | 1.0 | -0.7 | |
| (" 2) | -49.7 | 596.7 | 12.9 | -150.0 | 7.2 | 7.5 | -318.2 | -45.2 | -234.5 | -3.5 | -15.8 | |
| Sec 3(" 1) | 1299.1 | 990.0 | 10.3 | -40.5 | 2.4 | 321.0 | 54.6 | -12.2 | -30.7 | 1.8 | 1.9 | |
| (" 2) | 282.7 | 492.4 | 8.1 | -48.4 | 1.0 | -23.2 | -21.8 | -98.9 | -160.2 | 19.9 | -7.8 | |
| Sec 5(" 1) | 865.7 | 602.1 | 1.5 | 49.7 | -2.6 | 194.9 | 12.2 | 15.1 | -5.9 | -1.6 | 0.3 | |
| (" 2) | 138.3 | 345.3 | -9.6 | 44.3 | -3.8 | -0.1 | -102.2 | -100.2 | -104.7 | 17.3 | -8.6 | |
| Tomoe River | | | | | | | | | | | | |
| Hagoromo Bridge | | | | | | | | | | | | |
| (18 Aug. 1972)(Case1) | 39.0 | 33.2 | 0.4 | -1.5 | -0.2 | 7.3 | 2.2 | -0.8 | -1.6 | 0.1 | -0.1 | |
| (" 2) | 7.5 | 12.4 | 0.3 | 0.4 | 0.0 | -1.3 | 0.4 | -0.4 | -9.0 | 0.0 | 0.0 | |
| (8-9 Dec. 1976)(" 2) | 16.6 | 24.6 | 0.9 | 3.2 | -0.2 | -5.4 | 24.6 | -22.1 | -19.9 | 2.9 | 1.0 | |
| Chigo Bridge | | | | | | | | | | | | |
| (13 Nov. 1970)(" 1) | 24.4 | 13.6 | 2.5 | 3.2 | 0.0 | 2.6 | 2.3 | 0.3 | 0.1 | 0.1 | 0.0 | |
| (" 2) | 8.7 | 8.1 | 1.7 | 1.1 | 0.3 | 0.0 | 1.5 | -2.1 | -3.2 | 0.8 | -0.7 | |
| (8-9 Dec. 1976)(" 2) | 4.9 | 4.5 | 0.2 | 0.3 | -0.2 | 0.8 | 6.1 | -4.5 | -4.3 | 0.4 | -0.5 | |