

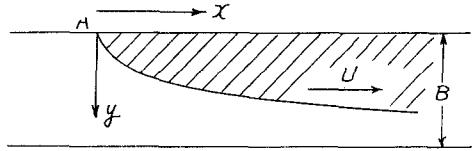
I-8 淀川中流部における支川流入と汚濁物質の希釈効果

京都大学工学部 正員 合田 健

流水中における水塊の汚濁度変化を論ずる基本式として、従来専ら Streeter & Phelps の式が用いられて来た。この理論式は断面内で水質が一様な場合にはそのまま適用できるが、多くの支派川が流入し、分岐し、流路そのものが短小なものが國の河川では、放流された汚水は完全混合に至らぬまま下流の取水点、あるいは外洋に達することが多い。淀川における実測の結果によると、鳥飼附近（桂川合流点より下流 17.3 km）では拡散のため横方向にはかなり一様化した水質分布となつてゐるが、それでも BOD_5 値は左右両岸で 1 ppm までの差があり、重要な取水点が集中してゐるこの水域としては、この 1 ppm の差が極めて重要な意義を有していることからみても、多くの河川についてこの断面方向の水質分布を論ずる必要がある。

先ず模型化して考えると、図示のような中 B の水路において片岸 A 点から定常的に汚水が放流され、流れが等流である場合、y 方向の拡散係数 ϵ_y は一定、 $\epsilon_x \frac{\partial^2 L}{\partial x^2}$ は $\epsilon_y \frac{\partial^2 L}{\partial y^2}$ に比し無視できるものとすれば、水塊の BOD_5 値 L の変化率について次式が成立する。

$$U \frac{\partial L}{\partial x} = \epsilon_y \frac{\partial^2 L}{\partial y^2} - K_L L \quad (1)$$



U ：放流点より下流の平均流速

これを、 $x=0$ で $L=f(y)$ 、 $y=0$ で $\frac{\partial L}{\partial y}=0$ 、 $y=B$ で $\frac{\partial L}{\partial y}=0$ の条件下解けば、

$$L = \frac{1}{B} e^{-\frac{K_L}{U} x} \int_0^B f(\lambda) d\lambda + \frac{2}{B} \sum_{n=1}^{\infty} e^{-\left\{ \frac{\epsilon_y}{U} \left(\frac{n\pi}{B} \right)^2 + \frac{K_L}{U} \right\} x} \cos \frac{n\pi}{B} y \int_0^B f(\lambda) \cos \frac{n\pi \lambda}{B} d\lambda \quad (2)$$

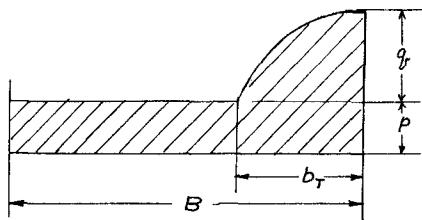
なる解を得る。これにより ϵ_y 、U および K_L が既知であれば下流任意点の BOD_5 が算出できる。淀川流域には多くの大中都市、重要産業地域があり、河水の利用率は極めて高い。従って還元される汚水による河水の汚濁度も高いが、汚濁の主要原因の一つは桂川を源とし流入する工場汚水を含む京都市の都市下水である。そこでその実質的な影響の度合について検討する場合、桂、宇治、木津の三川合流点から河口までが約 34 km、柴島取水点までが 24 km、この陶流下時間にして 7~10 時間、途中大きな流況の変化、支川の流入がなく、流下に伴なう水質の変化を論ずるには割合好条件と考えられる。重要な取水点に與える影響の定量的検討を行う必要から、三川合流点—鳥飼大橋間 17.3 km に関して水質の実測調査を行うとともに、上に述べた理論式の適合度につき、実測値との間の照合、検討を行った。

計算にあたりまず問題になるのは拡散係数 ϵ_y で、これが予じめあくまでも推定されねばならない。そのためには予備実験として、汚染物質とほぼ同じ拡散特性を有すると思われる $LiCl$ (リチウム) 濃の河水中における拡散を調べることにし、 $LiCl$ 溶液をトレーサーとし

て注加放流し、放流点から下流 400 m ごとに 7 測線、計 2,400 m の区間を対象とし、断面方向には 30 m ごとに 5 点、計 35 測点で舟上より採水し、採取試料は実験室に持帰つてフレーム付スペクトロフォトメーター（蛍光分光光度計）により Li 濃度を定量した。トレーサー注加は相当時間連続させ、かつその間河川の水位流量にはほとんど変動はないので、Li の平面的濃度分布は定常であり、定量結果から判明した Li 濃度の Boundary Curve によって理論式から ϵ_y を算出したわけである。こうして求めた ϵ_y の値は場所によって、また流量によって若干相違することがわかつたが、一例として淀川流量 140 m³/sec (枚方) の場合、枚方地先の黒田川流入点以降の観測において 0.052 m²/sec なる値を得た。

BOD₅ 値の起算断面における横方向分布は、実測結果を参考して下図に示すような不連続形をとり、合流前の本川の平均 BOD₅ 値を P 、桂川水のそれの最高値から P を差引いた値を q_f とし、

$$f(y) = P + q_f \cos \frac{\pi y}{2b_T}, \quad 0 \leq y \leq b_T = \alpha B \\ = P \quad , \quad b_T \leq y \leq B$$



で與えた。

(2) 式に上記の予備実験結果から求めた ϵ_y 、起算分布並びに実測の流速 U (= 1 m/sec) を用い、枚方(合流点より下流 8.7 km)、鳥飼(同 17.3 km)の実測 BOD₅ 分布から、試算によって検討してみた結果、BOD の減衰係数 k_L ($= 0.434 k_L$) として 1.2 1/day を與えれば、この間の測定値の変化をかなり適切に説明できることがわかつた。この値は、桂川水を 13 日間一定温度 20°C で培養して得られる脱酸素恒数 $k_L = 0.075 1/day$ とはかなり異なる値であるが、BOD₅ 値の変化を (2) のようにあらわすとき、 k_L は水中の溶存酸素による自己減衰や、浮遊物の沈殿、プランクトンその他の水中生物による有機物の吸着や捕食などによる減少、さらにまた洗掘による増大など、幾つかの要因による増減の総和に關係したものであり、拡散以外の淨化作用による、いわゆる over-all の BOD 減衰係数である。従つてこれは、室内での bottle test によって求められる脱酸素恒数とは一般に異なるのが当然と考えられる。

以上要するに、淀川において桂川から供給される汚水に注目して BOD 分布の実測を行つた結果、BOD 値の変化につき横方向拡散の効果をも考慮してえられた理論式が、かなりよく実状を説明しうるものであることを証明することができた。

以上