花月川平成24年7月大洪水における河床変動と河床材料特性について

達文	○宮崎	学生会員	中央大学理工学部
捷二	福岡	フェロー	中央大学研究開発機構
尚徳	島元		国土交通省九州地方整備局筑後川河川事務所

1. 目的

筑後川支川花月川では、平成24年7月3日に 花月水位観測所で流量1,300 m³/s 、7月14日に は1,400 m³/s と計画高水流量1,200m³/s を大きく 超える洪水が立て続けに発生し、大きな災害をも たらした¹⁾. 図-1 は花月川直轄区間の破堤・越水 による被災箇所と氾濫範囲を示す、7月14日洪 水は観測史上最高水位を更新する出水であった が、応急復旧の効果もあり決壊には至らなかった.

本研究では、実測データを用い、花月川平成 24年7月洪水前後の平均河床高および河床材料 の変化を分析するとともに、福岡ら²⁾の示す沖積 地河川における無次元流量と無次元河幅・水深の 関係から花月川平成24年7月洪水流量が被災時の河幅にと

って如何に大きなものであったかについて考察する.

2. 平成24年7月洪水前後での河床高と河床材料の変化

図-2(a), (b) は平成 24 年 7 月洪水前後での有田川合流点 付近(花月川上流部)の平均河床高と痕跡水位の縦断分布 および平均河床高の変動量をそれぞれ示す.本川とほぼ同 規模の支川有田川が直角合流する5.4k付近で河床が大きく 上昇しており、それより上流区間では全体として河床低下 している.特に堤防決壊箇所である 6.0~6.2k,越水箇所で ある 7.6k 付近で河床が大きく低下している. 図-3 は河床洗 掘の大きかった8.2k地点の洪水前後での横断面形状の比較 を示す.写真-1は8.2k付近の平成24年7月洪水前後で撮 影された写真であり,大礫が大量に移動したことが分かる. 図-3と写真-1の比較から,洪水流により左右岸の砂州が大 きく浸食されていることがわかる.このように花月川では、 平成24年7月の2洪水により砂州や河岸が大きく浸食され、 平均河床高で 1m 程度の大規模な河床変動が生じた. さら に,図-2に示すように縦断的に洪水前後で深掘れ位置が移 動している. 河床洗掘が花月川の各所で被害が生じた主原 因と考えられる. 図-4 は花月川 5.4~8.6k 区間における洪







図-2 花月川上流部縦断図と平均河床高変動量

キーワード 花月川,洪水流,河床変動,福岡の式





(b) 洪水後

___ 粒径(mm

図-4 粒径加積曲線 (5.4~8.6kの区間

1000

100 90

80

· 70 · 60 · 50 · 40 · 30

20

10

0.1

平均值)

H22年(洪水前

-H25年(洪水後)

水前後の粒径加積曲線(区間平均値)を示す.写真-1,図-4から, 花月川では洪水流により上流からの巨石とともに砂州や河岸が洗 掘・浸食され,粗い河床材料が河床に現れることで洪水前後の河床 材料が平均粒径で10cmから60cmまで大きく変化したことがわかる.

3. 無次元流量と無次元河幅・水深の関係から見た花月川平成 24 年7月洪水における流量と河幅の関係

福岡らは、沖積地河川において、式(1)、(2)に示す無次元流量に 対する無次元河幅と無次元水深の関係で示される河道断面が望ま しいとしている.

$$2.80 \left(\frac{Q}{\sqrt{gId_r^5}}\right)^{0.40} \le \frac{B}{d_r} \le 6.33 \left(\frac{Q}{\sqrt{gId_r^5}}\right)^{0.40} (1) \qquad \frac{h}{d_r} \le 0.14 \left(\frac{Q}{\sqrt{gId_r^5}}\right)^{0.38} (2)$$

ここに、Q:河道形成流量、B:水面幅、h:断面平均水深、I:勾配、 d_r :代表粒径、g:重力加速度 である. 1.0E+04

本研究では, 平成 24 年 7 月 3 日, 7 月 13~14 日洪水 時の花月水位観測所(3.38k)での観測流量ハイドログ ラフおよび観測水位ハイドログラフを用い、各時間の 無次元流量と無次元河幅・水深の関係を調べ,図-5に それらの関係を示す.代表粒径 d,には洪水前の平成 22 年2月の観測データを用い、勾配 / は痕跡水位から求 めている. 平成24年7月洪水では大きな流量で無次元 河幅が下限曲線式より十分下に位置しており、今回発 生した大流量に対して河幅が如何に狭いものであった かを示している.再度災害防止のためには河幅を広げ ることが不可欠である.



4. 結論と今後の方針

花月川平成 24 年 7 月洪水では河幅に対して極めて大きな流量が河道を流下し、土堤防での破堤、特殊堤防 からの越流が生じ、大規模な河床変動が生じた.これにより、深掘れ位置や河床材料分布が洪水前後で大きく 変化した. 今後は, 平成 24 年 7 月洪水を対象に, 非定常平面二次元・河床変動解析を行い, 観測データと解 析結果から洪水時の流れと河床変動について検討していく.

参考文献

1) 土木学会九州北部豪雨災害調查団:平成24年7月九州北部豪雨災害調査団報告書,2013. 2)福岡捷二,坂口達哉:無次元河幅に対する無次元河幅・水深のとる範囲と整備途上河川への適応,水工論文集,第 56 巻, pp.I_1423-I1428,2012.