橋桁に対する津波漂流物の作用に関する実験的検討

筑波大学大学院 学生会員 Liu Xiaojiao 筑波大学システム情報系 正会員 庄司 学 同 飯高 稔

1. はじめに:本研究では,橋桁への津波荷重評価^{例えば1),2)}を目的として,橋桁に対する津波漂流物の作用形態を明 らかにするために,津波漂流物を断面のサイズと長さが異なる6種類の直方体角柱で模擬し,水理実験を行うこと で,津波漂流物が桁下空間や橋面上を漂流あるいは滞留する現象の再現を試みる.漂流物の通過率γ_p,漂流物の体 積及び長さの観点からの閉塞率γ_{cv},γ_{cl},及び,漂流物の橋面上の残留率γ_lに関するパラメータを定義して,それら と津波流速,橋桁の前面波高a_f及び背面波高a_rとの関係を明らかにする.

2. 実験方法:実験水路は図1に示す通りで、橋桁はゲートから2,500mmの位置に、かつ橋台上に設置した.漂流物の通過及び閉塞状況を観測するために、橋桁重心の真上と真下にビデオカメラ(上:CANON 製 DM-XV1,下: NIKON 製 COOLPIX AW100)を設置し、ゲート開放から40秒間のビデオデータ撮影を行った.津波流速に関しては、図1の①の位置に電磁流速計(KENEK 製 VM-201HT)、水位に関しては②および③の位置に容量式波高計(KENEK 製 CH-601)を設置した.容量式波高計は橋桁模型の前面及び背面端部より200mmの位置で、かつ一方の橋台より40mmの位置に設置した.電磁流速計は前面の波高計より150mmの位置で、かつ一方の橋台より40mmの位置に 設置した.橋桁模型は図2に示す通りで、典型的な単径間 RC/PC 桁を対象とし、コンクリート(単位体積比重 pg =22.54kN/m³)で製作した.漂流物模型のサイズと長さ及び浸水1時間後の重量を表1に示す.文献2)、3)を 参考として、漂流物模型は木材直方体角柱(気乾状態比重0.53)とした.全ての漂流物は混合して漂流物群としてゲ ートから300mm範囲内の静水部に配置した.実験条件を表2に示す.津波の流れ場では、漂流物相互が影響を及 ぼし合い、波の形成において不確定性が大きいことから、漂流物有りのケースにおいては表2の条件で10回繰り返 した.計測した物理量としては、津波流速のピーク値 v_{max}、ピーク値以降の1秒間及び3秒間の準定常的な流速 の時間平均v⁴ave, v³ave, 橋桁の前面波高a_f及び背面波高a_r、波速 c である.

3. 漂流物の作用に関するパラメータ: 漂流物の占有率 e, 及び先述したパラメータを以下のように定義した.

$$e = \frac{V_f}{V_w}, \quad \gamma_p = \frac{V_p}{V_f}, \quad \gamma_p = \gamma_{pn} + \gamma_{pl}, \quad \gamma_{pn} = \frac{V_{pn}}{V_f}, \quad \gamma_{pl} = \frac{V_{pl}}{V_f}, \quad \gamma_{cv} = \frac{V_{cv}}{V_f}, \quad \gamma_{cl} = \frac{L_f}{L_b}, \quad \gamma_{cl} = \frac{L_f}{L_b}, \quad \gamma_l = \frac{V_l}{V_f}$$
(1)

ここで、 V_w は一様水深部における水の全体積、 V_f は漂流物の全体積、 V_p は桁下空間及び橋面上に流れた漂流物の体積である. V_{pn} は橋桁に衝突せずに流れた漂流物の体積、 V_{pl} は橋桁に衝突して流れた漂流物の体積である.また、 V_{cv} は橋桁に衝突して、橋桁前面及び桁下空間に詰まった漂流物の全体積である. L_b は桁長から橋台への桁かかり長を引いた長さであり、 L_f については漂流物が橋桁に衝突して部分的に桁下空間に詰まり、その長手方向の長さを橋軸方向に正射影した長さの中の最大値を採用する. V_l は橋面上に残留した漂流物の体積である.

4. 考察:津波流速v_{ave}と通過率γ_pの関係については(図 3(a)),桁下高 hc が低い場合にはv_{ave}=14.30~24.8 cm/s と大き くなるに従って $\gamma_p=0.370\sim0.68$ まで大きくなる.津波流速 v_{ave}^3 と通過率 γ_{pn} 及び γ_{pl} の関係については(図 3(b),(c)),橋 桁に衝突せずに流れた漂流物の通過率ymが顕著な変化を示さないものの,橋桁に衝突した漂流物の通過率yplはvave に従って γ_{pl} =0.419~0.482 まで大きくなる、この特徴は v_{max} と v_{ave}^1 に比べて v_{ave}^3 の方がより顕著となる.桁下高 hc が 高い場合には、 v_{ave}^3 =17.12~44.4 cm/s と大きくなるに従って、 γ_n は横ばいとなり、およそ γ_n =0.78 となる.前面波高 $a_f \ge \gamma_p$ の関係については(図 4(a)),桁下高 hc が低い場合には, $a_f i a_f = 3.44 - 7.52$ cm と高くなるに従って $\gamma_n i f$ γ_p=0.273~0.780 まで大きくなる. 一方, 桁下高 hc が高い場合には, a_f がa_f=3.32~8.39 cm と高くなるに従って, 逆 に γ_{p} =0.846~0.194 まで小さくなる傾向を示す. γ_{pn} に着目すると、桁下高 hc が最も低い場合には、 a_{f} =3.44~6.16cm と高くなるほど、橋桁に衝突せずに流れた漂流物の通過率は ypn=0~0.284 まで高くなる. それより桁下高が高い場 合には、漂流物が一定量となるため、*γ_{pn}が横*ばいとなり、およそ*γ_{pn}=0.38*となる.漂流物の体積の観点からの閉塞 率γ_{cv}については、津波流速と前面波高に関わらず、γ_{cv}=0, 0.146, 0.292 に大別される.表1に示す漂流物6番が重 量及び体積の観点から最も大きく、それらの漂流物の閉塞が桁下区間への閉塞率を支配する.漂流物の長さの観点 からの閉塞率γ₀については、同様に、津波流速と前面波高に関わらず、40%以上の実験ケースにおいて 0.169≦ *γ_{cl}* ≦0.450 となる. 漂流物の橋面上の残留率*γ*_lについては, 貯水部水位が *h*=120mm の場合に, 漂流物が橋面上に残 留し始め, 桁下高が最も高い hc=30mm の場合には, v_{ave}=19.44~28.58cm/s 及びa_f=3.50~4.23 cm の範囲で, 重量及 び体積の観点から小さい1番,2番,3番の漂流物がおよそ1割合以上橋面上に残留する.

謝辞:水理実験及びビデオデータ処理においては、元筑波大学大学院システム情報工学研究科の原昌弘氏、水越湧太氏及び中嶋千穂子氏に多大 なご協力を頂きました.ここに記して厚くお礼申し上げます.

キーワード 津波,橋桁,津波漂流物,漂流物の漂流と滞留,水理実験

連絡先 〒305-8573 茨城県つくば市天王台 1-1-1 筑波大学大学院システム情報工学研究科 TEL029-853-7368



参考文献:1) 庄司学,森洋一郎:桁橋の津波被害再現実験,海岸工学論文集,第53巻,土木学会,pp.801-805,2006.2)庄司学,鴫原良典,大 伴行平:橋桁に作用する津波波力のモデル化,日本地震工学会論文集,第16巻,第8号,pp.88-109,2016.3) 松冨英夫,藤井碧,山口健: 漂流物を伴う氾濫流の基礎実験とモデル化,海岸工学論文集,第54巻,土木学会,pp.226-230,2007.4)鴫原良典,許松,多田毅:津波漂流 物モデルの現地スケール問題への適用に関する考察,土木学会論文集B2(海岸工学),Vol.72,No.2, pp. I_427- I_432.2016.