Možnosti extrapolace digitálního modelu terénu z rastru DMR 5G

MARTIN CALETKA

Klíčová slova: DMR 5G – digitální model terénu – extrapolace – GIS – tvar koryta

SOUHRN

Nad územím celé České republiky bylo provedeno letecké laserové snímkování (LiDAR), díky němuž je možné vytvářet rastry digitálního modelu terénu. Tyto podklady mají široké uplatnění v různých odvětvích. Z hlediska potřeb hydrologie je však nedostatkem použité technologie nepřesné, resp. neúplné, vykreslení tvaru koryt, neboť laserové paprsky blízkého infračerveného záření jsou absorbovány vodou. Z toho důvodu je potřebné data korigovat nahrazením jejich části například výstupy z jiných měření, např. teodolitem či sonarem. Existují však postupy, pomocí kterých je možné geometrii koryt extrapolovat přímo z původních rastrů, a to na základě sklonů břehů v rámci příčných profilů. V rámci této práce se vychází z postupu linear and double-linear estimation method podle Mersela a kol. [1].

Předložená práce představuje úvodní krok směrem k využití podobných extrapolačních postupů. Celkem 82 profilů bylo geodeticky zaměřeno a následně byly extrahovány příčné profily z rastru DMR 5G, na nichž byla prováděna extrapolace. Na dosavadním souboru příčných profilů se ukázalo, že extrapolační metoda vede k mírnému nadhodnocování minimální úrovně dna koryt oproti skutečně zaměřeným hodnotám. Z toho důvodu bylo také zjišťováno, nakolik je potřeba úhly sklonů břehů zvýšit, aby bylo dosaženo dobré shody se skutečně naměřenými daty. Podstatné však je, že srovnávání bylo prozatím prováděno čistě na základě shody nejnižší úrovně dna v příčném profilu, nikoli z hlediska vlivu na výsledky hydrodynamického modelování.

ÚVOD

Modelování v hydrologii je kromě dobré znalosti a simulace fyzikálních procesů ovlivňováno významně i nepřesnostmi vstupních dat. Nejistotami v hydrologickém modelování se zabývala řada prací [2–4]. Zdroje nepřesností mohou plynout například z hodnot průtoků odvozených prostřednictvím hydrologického modelu, v němž již vstupní data (např. srážkové úhrny či vlhkost půdy) vykazují určité nepřesnosti [5]. Pokud je průtok odvozován z měření vodních stavů, je přesnost ovlivněna kvalitou vztahu vodní stav/průtok [2, 6]. Problematickým faktorem při modelování povodňových rozlivů je také nastavení hodnoty součinitele drsnosti [7–9] a geometrický popis koryta a říční nivy (např. [10–16]).

Problematice přípravy kvalitního digitálního modelu terénu (DMT) je v hydrologii věnováno značné úsilí. Zpřesňování DMT je možné provádět pomocí různých přístupů, především interpolací geodeticky zaměřených příčných profilů koryta či interpolací samostatně zaměřených bodů batygrafie a jejich integrací s okolním terénem [2]. Značného pokroku v rámci modelování obecně bylo dosaženo zavedením technologie leteckého laserového snímkování terénu (z angl. Light Detection and Ranging – akronym LiDAR). Jedná se o technologii,



Obr. 1. Ukázka měřeného příčného profilu na úseku Husího potoka ve Vlkovicích u Fulneku

Fig. 1. An example of a measured cross-section profile on the Husí brook in Vlkovice near Fulnek



Obr. 2. Srovnání příčného profilu koryta Husího potoka ve Vlkovicích zaměřeného teodolitem a extrahovaného z DMT DMR 5G

Fig. 2. Comparison of cross-section profiles on the Husí brook in Vlkovice measured by theodolite and extracted from the DMT DMR 5G

která umožňuje měřit zejména nadmořskou výšku povrchu (tzv. topo LiDAR system) [17, 18]. Měřená data jsou ukládána ve formě mračna bodů [19]. I přes značné zlepšení může být přesnost měřených dat omezena. Laserový paprsek nemusí vždy proniknout až k zemskému povrchu v případě husté vegetace či zástavby. Navíc může docházet k pohlcování laserového paprsku vodou [20]. Absence topografie vodou vyplněných částí vodních útvarů přitom představuje významný problém z hlediska modelování hydrauliky proudění [11, 13, 14]. Z toho důvodu byl kromě technologií, jako je sonar [21], digitální fotogrammetrie [22] či satelitní měření [23], vyvinut typ LiDARu umožňující i měření batygrafie (bathymetric LiDAR system). Na rozdíl od tradičního LiDARu, využívajícího blízké infračervené záření, používá vlnové délky zelené části spektra, které pronikají vodou [24].

Pro eliminování chyb spojených s využíváním konvenčních měření LiDARem (výstupem takového měření je i sada DMR 4G a DMR 5G) vznikla řada extrapolačních metod pro určení topografie části koryt, resp. příčných profilů koryt, vyplněných vodou. Základní a nejjednodušší metodou je tzv. linear a doublelinear method [1, 25], spočívající v extrapolaci sklonu břehů směrem do koryta toku. Hlavním cílem tohoto článku je: 1. provést prvotní srovnání výstupů obou zmíněných extrapolačních metod s geodeticky zaměřenými příčnými profily

Tabulka 1. Charakteristiky přesnosti DMR 5G na různém povrchu a půdním krytu (převzato z Technické zprávy k Digitálnímu modelu 5. generace, ČÚZK, 2016) Table 1. Accuracy characteristics of the of the DMR 5G dataset for various types of surfaces (according to the Technical report of the digital model of relief 5th generation)

Kategorie povrchu a půdního krytu	Úplná střední chyba [m]	Maximální chyba [m]
terénní hrany u komunikací	0,18	0,66
zpevněné plochy	0,13	0,37
orná půda	0,14	0,56
louky a pastviny	0,21	0,42
křoviny, stromořadí a lesy	0,13	0,46
průměrná hodnota	0,14	0,49



délka příčného profilu [m]

Obr. 3. Schématické znázornění extrapolace metodou linear a double-linear (podle Mersela a kol. [1])

Fig. 3. Schematic representation of linear and double-linear estimation method (according to Mersel et al. [1])

koryt z hlediska dosažení minimální úrovně dna, 2. nalézt pro každý příčný profil vhodný násobek sklonu břehů takový, aby analogickou aplikací uvedené metody bylo dosaženo co nejlepší shody s měřenými profily.

VSTUPNÍ DATA A METODIKA

S využitím celkem 82 příčných profilů menších vodních toků byla analyzována přesnost dosažení minimální úrovně dna koryt (*obr. 1*). Jejich skutečný (referenční) tvar byl zaměřen pomocí teodolitu a GPS stanice v rámci projektu NAKI [26] a KUS. Souřadnice všech takto zaměřených bodů byly importovány do prostředí ESRI ArcGIS 10.3.1, kde byly na jejich základě vykresleny linie všech příčných profilů. Digitální model terénu (DMT) byl vytvořen z datové sady ČÚZK DMR 5G vzniklé leteckým laserovým snímkováním povrchu v letech 2009 až 2013 [27]. Z mračna diskrétních bodů rozmístěných v nepravidelné trojúhelníkové síti (angl. triangulated irregular network – TIN) o souřadnicích X, Y, H, kde H je nadmořská výška ve výškovém referenčním systému Balt po vyrovnání (Bpv).

Chyby výšky pro různé typy povrchu v rámci datové sady DMR 5G jsou přehledně uvedeny v *tabulce 1.* Kromě deklarovaných nepřesností je negativní vlastností DMT vytvořeného z této datové sady rovněž nepřesná, resp. neúplná, topografie koryt vodních toků. To je zapříčiněno nepropustností vody pro laserový paprsek dané vlnové délky. Terén vodních ploch je proto interpolován z bodů bezprostředně přiléhajících k vodnímu útvaru.

Prvním krokem k vytvoření spojitého DMT v prostředí ESRI ArcGIS z bodové vrstvy byla konstrukce TIN pomocí nástroje Create TIN bez omezení Delaunayho triangulace. Tento TIN byl následně pomocí nástroje TIN to Raster převeden na rastr s velmi jemným rozlišením 0,10 m. Údaje o nadmořské výšce byly přeneseny z podkladového rastru DMT do borové vrstvy příčného profilu pomocí nástroje Extract Values to Points (*obr. 2*).

EXTRAPOLACE KORYTA

Metody lineárního odhadu

Nejjednoduššími způsoby odstranění zmíněných nedostatků jsou metody lineárního a dvojitého lineárního odhadu (linear and double-linear estimate method) [1]. Tyto metody jsou založeny na lineární extrapolaci linie terénu na obou stranách příčného profilu. Nejnižší bod koryta je dán průsečíkem obou extrapolovaných linií (*obr. 3*). Je zřejmé, že takto extrapolovaná hloubka je závislá na šířce koryta a na úhlech sklonu *a*, *β* obou břehů. Velikost úhlů *a*, *β* je vypočítána na základě vymezení břehů (levý břeh – body A, B; pravý břeh – body C, D). V rámci studie bylo využito obou výše uvedených metod. Při metodě lineárního odhadu jsou velikosti úhlů *a*, *β* zachovány a nejnižším bodem příčného profilu je bod E. Metoda dvojitého lineárního odhadu spočívá ve snížení úhlů *a*, *β* na polovinu původní velikosti. Nejnižší bod je označen E'. Průsečík vodorovné přímky se směrovým vektorem \vec{h} , procházející bodem B, s přímkou *p* je bod F.

Výpočet průsečíků E, E' se skládá z několika kroků:

1. PŘEVOD SOUŘADNIC BODŮ Z KARTOGRAFICKÝCH NA RELATIVNÍ

Souřadnice systému S-JTSK Křovák East North byly nahrazeny vzdálenostmi daného bodu od počátku příčného profilu.

2. SESTAVENÍ OBECNÝCH ROVNIC PŘÍMEK OBOU BŘEHŮ

Ze souřadnic bodů A, B, C, D byly odvozeny vektory \vec{u} a \vec{v} , což jsou směrové vektory přímek *l*, *p*.

$$\vec{u} = (u_1; u_2) = (A_1 - B_1; A_2 - B_2)$$
(1)

$$\vec{v} = (v_1; v_2) = (D_1 - C_1; D_2 - C_2)$$
 (2)

Obecné rovnice přímek *I*, *p* mají tvar:

$$I: u_{2}x + (-u_{1})y + c_{1} = 0$$
(3)

$$p: v_2 x + (-v_1) y + c_0 = 0 \tag{4}$$

3. VÝPOČET PRŮSEČÍKU PŘÍMEK OBOU BŘEHŮ

Řešením soustavy rovnic (3) a (4) jsou souřadnice bodu E $[X_{E}; Y_{E}]$. Souřadnice Y_{E} určuje nadmořskou výšku průsečíku při použití metody lineárního odhadu.

4. VÝPOČET ÚHLŮ SKLONŮ OBOU BŘEHŮ

Zjištění úhlů *a*, *β* vychází ze vztahu pro kosinus úhlu dvou nenulových vektorů. Při znalosti směrových vektorů \vec{u} a \vec{v} přímek *l*, *p* postačí zvolit libovolný vektor \vec{h} v horizontálním směru (např. \vec{h} = (1; 0)). Pak pro úhel *a* platí, že:

$$\cos \alpha = \frac{\vec{h} \cdot \vec{u}}{|\vec{h}| \cdot |\vec{u}|} = \frac{h_1 u_1 + h_2 u_2}{\sqrt{h_1^2 + h_2^2} \sqrt{u_1^2 + u_2^2}} = \frac{u_1}{\sqrt{u_1^2 + u_2^2}}$$
(5)

a pro úhel β :

$$\cos\beta = \frac{\vec{h} \cdot \vec{v}}{|\vec{h}| \cdot |\vec{v}|} = \frac{h_1 v_1 + h_2 v_2}{\sqrt{h_1^2 + h_2^2} \sqrt{v_1^2 + v_2^2}} = \frac{v_1}{\sqrt{v_1^2 + v_2^2}}$$
(6)



délka příčného profilu [m]

Obr. 4. Schématické znázornění metody n-násobků úhlů a, β Fig. 4. Schematic representation of the method of multiplier n

5. VÝPOČET PRŮSEČÍKU PŘI POLOVIČNÍCH ÚHLECH

Bod E' $[E'_{1^{\prime}}, E'_{2}]$ je průsečíkem přímek, které svírají s vektorem \vec{h} úhly a/2, $\beta/2$. Při výpočtu souřadnic bodu je možné vycházet ze směrnicových rovnic přímek l a p, které mají tvar:

$$!: y = k_1 x + q_1 \tag{7}$$

$$p: y = k_p x + q_p \tag{8}$$

Kde čísla k_{μ} , k_{p} jsou směrnice přímek *l*, *p*. Obecně platí, že směrnice *k* dané přímky je rovna tangentě úhlu, který tato přímka svírá s kladnou poloosou *x*. Z toho plyne, že ze vztahů (7), (8) je možné sestavit rovnici:

$$tg(a/2) x + q_{l} = tg(\beta/2) x + q_{p}$$
 (9)

z níž je možné vypočítat výsledné souřadnice. Pro uvedený vztah však musí být současně splněny tyto podmínky, které jsou zřejmé z *obr. 3*:

pravá strana rovnice:
$$tg(\alpha/2) x + q_j = tg(\beta/2) x + q_p$$
 (10)
levá strana rovnice: $\beta < \frac{\pi}{2} \land \beta > 0$ (11)

6. VÝPOČET ODCHYLEK OD ZAMĚŘENÉ NEJNIŽŠÍ ÚROVNĚ DNA

Pro obě extrapolační metody jsou nakonec vypočítány odchylky úrovně průsečíků přímek obou břehů od Z_{min} .

METODA N-NÁSOBKU ÚHLŮ

Metoda n-násobku úhlů je založena na hledání čísla *n* takového, aby jeho součin s úhly *a*, β určoval optimální úhly směrových vektorů přímek vůči \vec{h} Průsečíkem těchto přímek *l*, *p* by měl být bod Z [Z₁; Z₂], jehož souřadnice Z₂ se bude svou hodnotou blížit Z_{min} příslušného příčného profilu (*obr. 4*).

Při odvození vztahu pro výpočet čísla *n* je nutné vycházet ze směrnicových rovnic přímek *l*, *p* (7), (8). Čísla k_{μ} , k_{p} jsou směrnice přímek *l*, *p*. Obecně platí, že směrnice *k* přímky je rovna tangentě úhlu, který svírá přímka s kladnou poloosou *x*. Z toho plyne, že ze vztahů (7) a (8) je možné sestavit rovnici:



Obr. 5. Příklad příčného profilu s dobrou shodou (nahoře), neshodou minimální úrovně koryta extrapolovaného pomocí metody linear estimation (dole) [1] Fig. 5. An example of a cross-section showin good match (above), discrepancy of the minimal level of channel bottom extrapolated by the linear estimation method (down) [1]

$$tg(na)x + q_{l} = tg(n\beta)x + q_{p}$$
⁽¹²⁾

l zde musí současně platit podmínky:

pravá strana rovnice:
$$\pi - n\alpha < \pi \wedge \pi - n\alpha > \frac{\pi}{2}$$
 (13)

levá strana rovnice:
$$n\beta < \frac{\pi}{2} \land n\beta > 0$$
 (14)

Je-li známo, že otáčející se přímka / prochází bodem B a přímka p bodem C, umožňuje vztah (12) pro každý příčný profil najít optimální hodnotu čísla n, a tím přiblížení k Z_{min} daného příčného profilu.

Uvedený problém je možné řešit více způsoby. V rámci této studie bylo využito programovacího jazyka Python. Základem sestaveného kódu je rovnice (9),



Obr. 6. Krabicový graf odchylek nejnižšího bodu extrapolovaného dna vůči Z_{\min} zaměřené geodeticky

Fig. 6. Boxplot of the deviations of the lowest level in the extrapolated cross sections using the linear and double-linear estimation method [1] from the in situ geodetic measurements

do níž vstupují násobky původních úhlů *a*, *β*. Obecně je tedy výpočet založen na zvyšování *n* od minima, plynoucího z podmínek (13) a (14), o velmi malý krok (např. 10⁻⁵). Přitom je nutné zajistit opakované přepočítávání hodnot *na*, *nβ*, *q*₁, *q*_p a souřadnice *Z*₂, která určuje nadmořskou výšku průsečíku. V okamžiku, kdy je poprvé zaznamenána hodnota *Z*₂ nižší než *Z*_{min}, výpočet se zastaví a hodnota *n* se sníží o hodnotu jednoho kroku, pro který je rovněž zjištěna hodnota *Z*₂. Nakonec je vybrána ta hodnota *n*, při níž je absolutní hodnota rozdílu vůči *Z*_{min} menší.

VÝSLEDKY

Analýza zpracovaných příčných profilů ukázala, že při využití lineární extrapolační metody podle Mersela a kol. [1] je možné dosáhnout poměrně reálného údaje minimální úrovně dna Z_{min} . Mezi jednotlivými profily však byla zaznamenána značná variabilita (*obr. 5*). Dokládají to údaje uvedené v *tabulce 2*. Průměrná odchylka minima činí +0,16 m, hodnota mediánu +0,71 m a směrodatná odchylka +0,77 m. Z toho vyplývá, že tato extrapolační metoda z hlediska průměru úroveň dna spíše nadhodnocuje. Je tedy zřejmé, že snížením sklonu

Tabulka 2. Popisné statistiky odchylek nejnižší úrovně extrapolovaného dna vůči Z_{min} při použití metody linear, double-linear a násobku n sklonů břehů příčných profilů Table 2. Descriptive statistics' overview – deviations of the lowest level in the extrapolated cross sections using the linear, double-linear estimation method [1] and multiplier n method from the in situ geodetic measurements

Charakteristika	Průměr	Medián	Min.	Max.	Dolní kvartil	Horní kvartil	Směrodatná odchylka
odchylka linear [m]	+0,16	+0,25	-2,86	+2,37	-0,09	+0,49	+0,77
odchylka double-linear [m]	+0,42	+0,42	-2,39	+2,48	+0,19	+0,68	+0,68
násobek n	1,30	0,71	2.10-5	9,48	0,37	1,40	1,75



Obr. 7. Vztah odchylky nejnižší úrovně dna koryt extrapolovaných metodou linear a součtu sklonů břehů $\alpha + \beta$ příčných profilů

Fig. 7. Relationship of the deviations of the lowest level in the extrapolated cross sections using the linear and double-linear estimation method [1] from the in situ geodetic measurements and sums of banks' slopes for each cross section



Obr. 8. Krabicový graf optimálních násobků n sklonů břehů a, β Fig. 8. Boxplot of optimal values of multiplier n

břehů na polovinu původní hodnoty žádného zlepšení dosáhnout nelze. Pro úplnost jsou však i pro tuto extrapolaci hodnoty základních popisných statistik uvedeny. Pro přehlednost jsou na *obr. 6* vyobrazeny krabicové grafy odchylek extrapolované minimální úrovně dna od minima zaměřeného v terénu při aplikaci obou uvedených metod. Dále se ukázalo, že výsledná odchylka dosažené minimální úrovně příčných profilů vůči úrovni Z_{\min} vykazuje určitou závislost na součtu úhlů břehů $a + \beta$. Obecně se dá tvrdit, že pro nízké hodnoty součtů sklonů břehů dochází převážně k nadhodnocení minimální úrovně dna extrapolovaného koryta a naopak (*obr. 7*). Hodnota korelačního koeficientu činí 0,64 (tj. střední závislost). Největší shody je dosahováno nejčastěji v rozmezí hodnot součtu $a + \beta$ přibližně 0,8 až 1,0 rad (tj. přibližně 45° až 57°). Nicméně, pro jednoznačnější výsledky by bylo potřebné shromáždit větší soubor příčných profilů.

Snahou bylo také nalézt optimální hodnotu násobku *n* úhlů *a*, β . Postupem blíže popsaným výše bylo zjištěno, že průměrná hodnota násobku *n* činí pro soubor osmdesáti dvou profilů 1,30, hodnota mediánu je 0,71. Krabicový graf charakterizující rozložení hodnot n je uveden na *obr. 8.* Závislost rozložení těchto hodnot na poměru sklonů obou břehů *a*, β , jejich součtu ani poměru se neprokázala.

ZÁVĚR

Aplikace metody lineárních extrapolací břehů koryt z DMT vytvořeného z datové sady DMR 5G za účelem nalezení minimální úrovně koryta ukázala, že tato metoda v převážné části případů vede k mírnému nadhodnocování minimální úrovně dna (průměrně o +0,16 m). Z toho plyne, že vhodným krokem vedoucím ke zpřesnění by bylo zvýšení sklonů břehů o jistý násobek *n* (pro konkrétní analyzovaný soubor profilů je to průměrně 1,30). Do úvahy je však nutné brát skutečnost, že úspěšnost interpolace zde není hodnocena vzhledem k výstupům hydrodynamického modelování, ale čistě vzhledem k nejnižší úrovni koryt vodních toků. V tomto duchu je potřeba k této studii a jejím výsledkům přistupovat.

Problematickým aspektem extrapolační metody je kromě již zmíněných chyb datové sady DMR 5G (úplná střední chyba, maximální chyba) také subjektivita vymezení břehů koryt, resp. jejich počátečních a koncových bodů. Vymezení může být v jednotlivých případech nejednoznačné s ohledem na proměnlivost sklonů. Další limitující skutečností je zatím poměrně omezený vzorek příčných koryt a úseků toků, pro které byla analýza provedena. K podrobnějšímu hodnocení metody by bylo žádoucí soubor příčných profilů významně rozšířit a zohlednit při tom i variabilitu koryt z hlediska jejich geometrie a z ní vyplývající nepřesnosti digitálního modelu terénu v úrovni koryta (bystřiny, zarostlá koryta, koryta s podemletými břehy, koryta se svislými břehovými zdmi, lichoběžníková koryta aj.). To by umožnilo detailně analyzovat vzájemné vztahy mezi výsledky extrapolačních metod a lépe identifikovat parametry příčných profilů a jejich kombinace ovlivňující úspěšnost extrapolace koryta. Díky tomu bude možné vyvinout robustní metody extrapolace koryt definovaných parametrů z podkladů, kde úplná topografie koryt vodních toků není vykreslena.

Literatura

[1] MERSEL, M.K., SMITH, L.C., ANDREADIS, K.M., and DURAND, M.T. Estimation of river depth from remotely sensed hydraulic relationships. *Water Resources Research*, 2013, 49, p. 3165–3179.

[2] MERWADE, V. Uncertainty in flood inundation mapping: current issues and future directions. *Journal of Hydrologic Engineering*, 2008, 13, p. 608–620.

[3] JUNG, Y.H. and MERWADE, V. Uncertainty Quantification in Flood Inundation Mapping Using Generalized Likelihood Uncertainty Estimate and Sensitivity Analysis. *Journal of Hydrologic Engineering*, 2012, 17, p. 507–520.

[4] DOTTORI, F., DI BALDASSARRE, G., and TODINI, E. Detailed data is welcome, but with a pinch of salt: Accuracy, precision, and uncertainty in flood inundation modeling. *Water Resources Research*, 2013, 49, p. 6079–6085.

[5] BROCCA, L., MELONE, F., MORAMAREO, T. A continuous rainfall-runoff model as a tool for the critical hydrological scenario assessment in natural channels In: TANIGUCHI, M., BURNETT, W.C., FUKUSHIMA, Y., UMEZAWA, Y. (Eds.). International Conference on Hydrological Changes and Management from Headwaters to the Ocean. Kyoto, Japan: CRC PRESS-TAYLOR & FRANCIS GROUP, 2009, p. 175–179. [6] PARODI, U. and FERRARIS, L. Influence of stage discharge relationship on the annual maximum discharge statistics. *Natural Hazards*, 2004, 31, p. 603–611.

[7] BRACHTL, I. a TAUS, K. Súčinitele drsnosti otvorených kanálov. Bratislava: VÚV, 1962, 42 s.

[8] PAPPENBERGER, F., BEVEN, K., HORRITT, M., and BLAŽKOVÁ, Š. Uncertainty in the calibration of effective roughness parameters in HEC-RAS using inundation and downstream level observations. *Journal of Hydrology*, 2005, 302, p. 46–69.

 [9] SMELÍK, L. Návrh metodiky stanovení součinitele drsnosti otevřených koryt. Dizertační práce. Brno: Vysoké učení technické v Brně, 2015, 131 s.

[10] LAGACHERIE, P., MOUSSA, R., MORMARY, D., and MOLENAT, J. Effects of DEM data source and sampling pattern on topographical parameters and on a topography-based hydrological model. In: KOVAR, K., NACHTNEBEL, H. P. (Eds.). *Application of Geographic Information Systems in Hydrology and Water Sources Management*. Vienna: IAHS, 1996, 235, p. 191–199.

[11] HARDY, R.J., BATES, P.D., and ANDERSON M.G. The importance of spatial resolution in hydraulic models for floodplain environments. *Journal of Hydrology*, 1999, 216, p. 124–136.

[12] HORRITT, M.S. A methodology for the validation of uncertain flood inundation models. *Journal of Hydrology*, 2006, 326, p. 153–165.

[13] RABER, G.T., JENSEN, J.R., HODGSON, M.E., TULLIS, J.A., DAVIS, B.A., and BERGLUND, J. Impact of LiDAR nominal post-spacing on DEM accuracy and flood zone delineation. *Photogrammetric Engineering & Remote Sensing*, 2007, 73, p. 793–804.

[14] JUNG, Y. and MERWADE, V. Estimation of uncertainty propagation in flood inundation mapping using 1-D hydraulic model. *Hydrological Processes*, 2015, 29, p. 624–640.

[15] MANFREDA, S., NARDI., F., SAMELA, C., GRIMALDI, S., TARAMASSO, A. C., ROTH, G., and SOLE, A. Investigation on the use of geomorphic approaches for the delineation of flood prone areas. *Journal of Hydrology*, 2014, 517, p. 863–876.

[16] ALRAJHI, M., KHAN, M., KHAN, M.A., and ALOBEID, A. Influence of DEM in Watershed Management as Flood Zonation Mapping. *The International Archives of the Photogrammetry, Remote Sensing and Spatial Information Sciences*, 2016, 41.

[17] BATES, P.D. Remote sensing and flood inundation modeling. Hydrological Processes, 2004, 18, p. 2593–2597.

[18] QUADROS, N.D., COLLIER, P.A., and FRASER, C.S. Integration of bathymetric and topographic LiDAR: a preliminary investigation. *The International Archives of the Photogrammetry, Remote Sensing and Spatial Information Sciences*, 2008, 36, p. 1299–1304.

[19] SMEECKAERT, J., MALLET, C., and DAVID, N. Large-scale classification of water areas using airborne topographic lidar data. *Remote Sensing of Environment*, 2013, 138, p. 134–148.

[20] TSUBAKI, R. and KAWAHARA, Y. The uncertainty of local flow parameters during inundation flow over topographies with elevation errors. *Journal of Hydrology*, 2013, 486, p. 71–87.

[21] DAL CIN, C., MOENS, L., DIERICKS, P., BASTIN, G., and ZECH, Y. An integrated approach for realtime floodmap forecasting on the Belgian Meuse river. *Natural Hazards*, 2005, 36, p. 237–256.

[22] WESTAWAY, R.M., LANE, S.N., HICKS, D.M. Remote sensing of clear-water, shallow, gravel-bed rivers using digital photogrammetry. *Photogrammetric Engineering and Remote Sensing*, 2001, 67, p. 1271–1281.

[23] SANDERS, B.F. Evaluation of on-line DEMs for flood inundation modeling. Advances on Water Resources, 2007, 30, p. 1831–1843.

[24] HILLDALE, R.C. and RAFF, D. Assessing the ability of airborne LiDAR to map river bathymetry. *Earth Surface Processes and Landforms*, 2008, 33, p. 773–782.

[25] PODHORANYI, M. and FEDORCAK, D. Inaccuracy introduced by LiDAR-generated cross sections and its impact on 1D hydrodynamic simulations. *Environmental Earth Sciences*, 2015, 73, p. 1–11.

[26] NAKI DF12P010VV035 Identifikace významných území s kulturně historickými hodnotami ohroženými přírodními a antropogenními vlivy (2012–2015, Ministerstvo Kultury ČR).

[27] ZÚ & VGHÚ. Technická zpráva k digitálnímu modelu reliéfu 5. generace (DMR 5G), 2016.

Autor

Mgr. Martin Caletka^{1,2}

⊠ martin.caletka@vuv.cz

¹Výzkumný ústav vodohospodářský T. G. Masaryka, v. v. i., pobočka Brno ²Geografický ústav, Přírodovědecká fakulta, Masarykova univerzita v Brně

Příspěvek prošel lektorským řízením.

POSSIBILITIES OF EXTRAPOLATION OF DIGITAL TERRAIN MODEL RASTER DMR 5G

CALETKA, M.^{1, 2}

¹TGM Water Research Institute, p. r. i., Brno Branch ²Department of Geography, Faculty of Science, Masaryk University

Keywords: Digital Model of Relief 5th Generation – DMR 5G – digital model of terrain – extrapolation – GIS – channel geometry

Airborne laser imaging (LiDAR) has been carried out throughout the Czech Republic, enabling the creation of raster of digital model of terrain. This material is widely used in various fields. From the point of view of hydrology demands, however, the shortcoming of this technology resides in the absence of accurate/complete channel topography due to the absorption of the near-infrared laser beams by water. Therefore, it is necessary to correct the data by replacing parts the original raster by more accurate data, such as geodetic or sonar measurements. However, there are some procedures that allow extrapolation of the geometry directly from the original rasters, based on the bank slopes within cross sections. In this work, linear and double-linear procedure applied by Mersel et al. [1] is used.

The presented paper is an introductory step towards the use of similar extrapolation procedures. In total, 82 cross sections were measured by theodolite. Subsequently, raster DMR 5G (Digital Model of Relief 5th Generation) was used for the extraction of 82 corresponding cross sections, on which the extrapolation was performed. The analysis revealed that the linear estimation method by Mersel et al. [1] results in slight overestimation of the minimum level of the bottom over the actual measured values (measured in situ). However, it should be noted that the analysis has so far been performed purely on the basis of comparison with the minimal level within cross sections, not taking into account the impact on the results of hydrodynamic modelling, for instance.