

تألیف: شو جیونگ شین XUJIONGXIN انیستیتوی جغرافیای آکادمی علوم چین
ترجمه: سید ابوالفضل مسعودیان

بررسی آزمایشگاهی واکنش پیچیده در هماهنگی رودخانه در پایین دست مخازن

AN EXPERIMENT STUDY TO REVEAL THE RIVER CHANNEL ADJUSTMENT DOWNSTREAM FROM A RESERVOIR

Tr: S.A. Massoudian

An experimental study is described which attempts to reveal the complex response process of river channel adjustment downstream from a reservoir. A descriptive model has been established which identifies three adjustment stages. In stage I following the change of water and sediment input, the width- depth ratio of river channel (w/d) and the river channel gradient (s) both decrease, but the river channel sinuosity (r) increases. In stage II, because of feedback from the changing boundary conditions, w/d starts to increase, r decreases and the rate of gradient decrease becomes very slow. In stage III, equilibrium is reestablished, w/d , r , and s tend to constant values, and the system recovers its stable state.

چکیده

در این مقاله مطالعه ای تجربی تشریح می شود که می کوشد پرتویی روشنگر بر فرایند پاسخ پیچیده هماهنگی رودخانه در پایین دست مخزن بیافکند. یک نمودار توصیفی ابداع شده است که در هماهنگی رودخانه یک روند سه مرحله ای را مشخص می کند. در مرحله نخست به دنبال تغییر میزان آب و رسوب ورودی نسبت پهنا به ژرفا w/d و شیب رودخانه s هر دو کاهش می یابند؛ اما میزان خمیدگی رودخانه r افزایش پیدا می کند. در مرحله دوم به موجب پس خور حاصل از تغییر شرایط کرانه ای w/d شروع به افزایش کرده، r کاهش می یابد و از سرعت کاهش شیب رودخانه بسیار کاسته می شود. در مرحله سوم باز تعادل برقرار می شود؛ w/d ، r و s به مقادیر ثابتی نزدیک می شوند و سیستم حالت پایداری خود را باز می یابد.

پیشگفتار

یک شبکه رودخانه‌ای را می‌توان چونان سیستم بازی در نظر گرفت که در حالت تعادل پویاست و در آن متغیرهای وابسته‌ای چون شکل رودخانه، شیب و طرح افقی رودخانه با داده‌های میزان دبی و رسوب هماهنگ می‌شود. هرگاه تغییری در این داده‌ها پدید آید این سیستم با هماهنگ کردن ویژگیهای ریخت‌شناسی خود با وضعیت جدید به سرعت واکنش نشان می‌دهد. این درست همان چیزی است که پس از ساخت مخازن در مسیر رودها در آبراه رخ می‌دهد. پس از یک رشته هماهنگی‌هایی که به معنای بازگشت حالت پایداری به سیستم است، تعادل جدید به دست می‌آید. هر سیستم مرکب از اجزاء مختلفی است. به محض این که تغییری در داده‌ها پدید آید برخی از اجزاء سیستم سریعاً از خود عکس‌العمل نشان داده و به دنبال آن تغییراتی را در سایر اجزاء سیستم برمی‌انگیزند. علاوه بر پس‌خورندگی مثبت و منفی، بین متغیرهای خود سیستم هم رابطه‌اندركنشی وجود دارد که فرایند هماهنگی را بسیار پیچیده می‌کند. این تغییرات را می‌توان همان پاسخهای نخستین و ثانوی به محرکهای محیطی دانست که هووارد (Howard 1965) آنها را تشریح کرده است. این نوع فرایند را می‌توان پاسخ پیچیده در سیستمها نامید. Schumm هم این مفهوم را برای سیستمهای ژئومورفولوژیکی به کاربرد و در این کار تغییرات پی در پی پیچیده‌ای که پس از پایین رفتن سطح اساس در دره یک رودخانه رخ می‌دهد را در سال ۱۹۷۳ بخوبی توضیح داد. پتس (petts در سال ۱۹۷۹ پاسخ پیچیده مورفولوژی رودخانه در برابر ساختن مخزن در مسیر رود را با استفاده از اطلاعات مربوط به انواع مخازن مطالعه کرد. Chien (1985) به منظوره‌های دیگری پاسخ هماهنگی رودخانه در برابر مخازن بالا رود را توضیح داد و در این مورد برای چین قواعدی به دست آورد. در این مقاله می‌کوشیم تا با استفاده از مفهوم پاسخ پیچیده به عنوان مفسر مطالعه آزمایشگاهی خود فرایند هماهنگی را در پایین دست مخازن توضیح دهیم.

طرح کلی آزمایش

آزمایشها بر روی مدلی به ابعاد $۴/۵ \times ۳۰$ متر در آزمایشگاه ژئومورفولوژی رودخانه‌ای انستیتوی جغرافیائی آکادمی علوم چین انجام گرفت. این آزمایش بر روی مدلی با بستر

پوش پذیر انجام گرفت تا فرایند هماهنگی رودهای پریش و سرگردان و پرسوب را در برابر ساختن سد شبیه سازی کند. این گونه رودها در شمال چین فراوانند. این آزمایش بر روی یک مدل مقیاسی انجام نشد و رود خاصی را به عنوان الگوی اصلی برنگرفتیم؛ بلکه مورفولوژی عمومی و ویژگیهای متحول رودهای سرگردان و پریش را شبیه سازی کردیم. پس این شبیه سازی کیفی است نه کمی. آزمایش بر روی رودهای مدل، برای تحقیق درباره الگوی رودخانه ها در چین بسیار مورد استفاده قرار می گیرد. محققان چینی این نوع آزمایش ها را «آزمایش بر روی مدل خام» می نامند. دو طرف فلوم با دوریل آهنی افقی بسته شده است. بین ریلها یک پل متحرک نصب شده بود که روی آن یک سنج و یک دستگاه اندازه گیری ریز وجود داشت. این پل با نیروی برق در طول ریلها حرکت می کرد و به وسیله آن اندازه گیریهای سه بعدی مورفولوژی رودخانه مدل انجام می گرفت. یک پمپ آب را در رودخانه مدل به گردش درمی آورد و رسوب هم در دهانه رودخانه به آن افزوده می شد. بیست مقطع عرضی روی مدل تعبیه شد که بین مقاطع مجاور یک متر فاصله وجود داشت. در طرح این مدل از دو معیار پیروی شده بود.

۱) یکنواختی رژیم جریان که جریان زیر آستانه و آشفته را در رود مدل تضمین می کرد. ۲) سرعت جریان از سرعت آستانه لازم برای غوطه ور شدن مواد بستر و کرانه های رودخانه مدل بیشتر بود. آزمایش شامل دو بخش بود: نخست آزمایش تشکیل آبراهه که در این بخش یک رود مدل پریش و سرگردان شکل گرفت و بخش دوم معرف تخلیه مقدار ثابتی آب صاف بود که وضع رسوب و آب جاری را در پایین دست مخازن شبیه سازی می کرد.

برای مدل از ماسه طبیعی، ولی برای شبیه سازی از ساختار کرانه یک رودخانه واقعی استفاده شد. کرانه ها در دو لایه ساخته شد. قطر میانه دانه های لایه رویی $0/09$ میلی مترو قطر میانه دانه های لایه زیرین $0/25$ میلی متر بود. این روش شبیه کاری بود که شوم و جین Jin و schamm در آزمایشی که برای شبیه سازی خمیده رودها انجام دادند از آن استفاده کردند. شیب طولی لایه رویی و زیری به ترتیب $0/007$ و $0/008$ بود و در نتیجه همانند کرانه رودهای طبیعی که قطر لایه ریزبافت رویی آنها به طرف پایاب افزایش می یابد ضخامت لایه رویی زیادتر می شد. رود مدل همه جا بستر خود را در لایه ماسه ای زیری حفر می کرد و مواد چسبنده لایه رویی بخش بلندتر کرانه رودخانه را تشکیل می دادند.

میزان سیلت- رس نسبت به مواد دیگر کرانه در طول رودخانه مدل تغییر می‌کرد و این امکان را فراهم می‌ساخت که اثر تغییر مکان در میزان مقاومت کرانه‌های رودخانه در برابر فرسایش را بررسی کنیم؛ اما چون توجه ما در این تحقیق معطوف به بررسی تغییر زمانی شکل کرانه رودخانه بود تغییرات مکانی مورفولوژی این نوع کرانه‌ها را به بحثی دیگر واگذاشتیم. رودخانه مستقیم اولیه شبیهی برابر $0/007$ داشت و دارای مقطعی ذوزنقه‌ای بود (پهنای کرانه و بستر رودخانه به ترتیب ۲۱ و ۷ سانتی متر و شیب عرضی مدل ۱:۱ بود). چون شبیه‌سازی فرایند سیل در مقیاس زمانی واقعی آسان نبود با تخلیه مقدار ثابتی آب و میزان فراوانی رسوب مسأله شبیه‌سازی یک رودخانه پریش و سرگردان را حل کردیم. میزان تخلیه آب را در مرز $3/5$ لیتر در ثانیه نگه داشتیم و بار رسوب از 25 کیلوگرم در ساعت به 70 کیلوگرم در ساعت افزایش یافت که باعث تجمع $1/90$ تا $5/56$ کیلوگرم بر متر مکعب رسوب در دهانه رودخانه شد. طی 30 ساعتی که صرف تشکیل آبراهه شد یک رودخانه پریش و سرگردان پدید آمد. این رودخانه بستری کم عمق و عریض داشت و طرح افقی آن تقریباً صاف و همراه با نهشته‌های میان رودخانه‌ای ناپایدار بود و خط القعر آن به سرعت تغییر مکان می‌داد.

در بخش دوم این آزمایش میزان دبی را ثابت نگه داشتیم اما رسوبی به رود اضافه نکردیم. دلیل انجام چنین کاری آن بود که در بیشتر مخازن چین که نه به منظور آبیاری بلکه برای تولید نیروی الکتریکی ساخته شده بودند میانگین میزان تخلیه سالانه پیش و پس از ساختن سدها تغییر چندانی نشان نمی‌داد. برای نمونه میانگین دبی سالانه رود Hanjiang که طولترین سرشاخه رود Yangtze است پیش و پس از ساختن سد Danjiangkou به ترتیب 1740 متر مکعب در ثانیه و 1610 متر مکعب در ثانیه بوده است که تنها کاهش حدود $8/1$ درصد را نشان می‌دهد. پس از تغییر رژیم رسوب رودخانه، آب زلالی که به طور ثابت تخلیه می‌شد اندک اندک به شست و ساب بستر رودخانه مدل پرداخت. این فرایند شبیه همان چیزی است که پس از ساختن مخازن در رودخانه‌های واقعی رخ می‌دهد. یک رشته تغییرات هم در دره رود پدید می‌آید که در همین مقاله توصیف و تشریح خواهد شد.

شاخصهای کمی توضیح دهنده سیستم رودخانه در پایین دست مخازن

شاخصهای زیر برای بیان ویژگیهای رودخانه‌ها در پایین دست، مخازن تعریف می‌شوند:

شاخص‌های شرایط کرانه‌ای: از مقایسه شاخص‌های مختلفی که مبین مقاومت کناره‌های رودخانه در برابر فرسایش می‌باشند و تا کنون گزارش شده‌اند، چنین به دست می‌آید که:

(۱) ارائه هر شاخص برای مقاومت رودخانه در برابر فرسایش باید بر رابطه میان مقاومت مواد کرانه‌های رودخانه و تنش برشی آب جاری بر کرانه‌ها استوار باشد.

(۲) به علت تفاوت مکانیزم حرکت مواد در بستر و کرانه‌های رودخانه با هم منطقی و لازم است که میان شاخص‌های مقاومت بهتر و کرانه فرق بگذاریم. مواد بستر رودخانه آنگاه به حرکت درمی‌آید که تنش برشی جریان از تنش برشی آستانه آنها بیشتر باشد؛ در حالی که در مورد مواد کرانه‌ها لغزش و ریزش ثقلی هم نقش مهمی دارد. افزون بر این یک شاخص هم برای مقاومت نهشته‌های گور کرانه در برابر فرسایش می‌خواهیم؛ چون نهشته‌های گور کرانه سهم زیادی در فرایند هماهنگی در پایین دست مخازن دارند و مابعداً این موضوع را تشریح خواهیم کرد.

شاخص مقاومت کرانه: Schumm(1960) در تحقیق معروف خود چنین مطرح می‌سازد که: میزان سیلت-رس موجود در کرانه‌های رودخانه M را می‌توان به عنوان شاخصی برای بیان مقاومت کرانه در برابر فرسایش بکار برد. با استفاده از داده‌هایی که Dunn در سال ۱۹۵۹ با روش تجربی به دست آورد، نگارنده این سطور حداکثر تنش برشی آستانه (T_c به کیلوگرم بر متر مربع) را با درصد سیلت-رس موجود در مواد فرسایشی M در رابطه گذاشته و معادله تجربی زیر را به دست آورده است:

$$T_c = 0.0221M^{1.005} \quad (r=0.965)$$

توان M به یک نزدیک است و این مبین آن است که حداکثر تنش برشی آستانه با میزان سیلت-رس متناسب است و منطقاً این یکی می‌تواند برای مشخص کردن آن دیگری به کار رود. براساس تحقیقی که Lane(1955) در مورد حداکثر تنش برشی آب جاری بر روی بستر و کرانه‌های رودخانه انجام داده حداکثر تنش برشی وارد بر کرانه برابر $0.76rds$ و بر روی بستر برابر rds می‌باشد. r گرانی ویژه آب، d ژرفای آب و S شیب رودخانه است. در تحقیق Lane ضریب تنش برشی وارد بر کرانه، به شیب کرانه رودخانه بستگی دارد و حداکثر به 0.76 می‌رسد. برای نزدیکی روشها ما هم برای بیان نیرویی که آب جاری بر کرانه‌ها وارد می‌کند همان ضریب 0.76 را اختیار می‌کنیم. اگر ما مقاومت کرانه

رودخانه در برابر فرسایش را با نسبت تنش برشی آستانه مواد کرانه به حداکثر تنش برشی آب جاری تعریف کنیم خواهیم داشت:

$$K_w = M / (0.76 \text{ rds})$$

K_w شاخص مقاومت کرانه در برابر فرسایش خواهد بود. در این تحقیق M به درصد d به سانتی متر است.

شاخص مقاومت بستر: عموم محققین قبول دارند که تنش برشی آستانه رسوبات فاقد چسبندگی با نماد اندازه دانه D متناسب است. از تقسیم اندازه دانه ها بر تنش برشی وارد بر بستر رودخانه داریم:

$$K_b = D / (\text{rds})$$

و با حذف r عدد حاصل بدون بُعد خواهد شد:

$$K_b = D / ds$$

حاصل این عبارت شاخص مقاومت بستر رودخانه در تحقیق ماست و ما قطر میانه D_{50} را به عنوان نماد اندازه دانه ها در نظر گرفتیم.

شاخص مقاومت نسبی: مواد کرانه به مواد بستر رودخانه: چون شکل مقطع رودخانه به تفاوت میان فرسایش پذیری مواد کرانه و بستر رودخانه بستگی دارد برای این منظور باید شاخصی ارائه دهیم. بسادگی می توان این شاخص را چنین نوشت:

$$K_r = k_w / k_b$$

با حذف مقادیر مساوی داریم:

$$k_r = M / D$$

هرگاه مواد کرانه رودخانه همگن نباشند برای محاسبه اثر ساختمان کرانه رودخانه ضریب شیب کرانه رودخانه m به این شاخص اضافه می شود. در این جا $m = \text{ctg } \theta$ و θ زاویه شیب کرانه رودخانه است. علت این است که هرچه مقاومت کرانه رودخانه در برابر فرسایش بیشتر باشد کرانه ها پرشیبتر برجای می مانند. به این دلیل m می تواند بازتاب اثر ساختمان کرانه رودخانه بر روی مقاومت این کرانه ها باشد و می توانیم این شاخص را چنین بازنویسی کنیم:

$$K_r = M / (D_{50} \cdot m)$$

شاخص مقاومت نهشته های گویز کرانه: به همین گونه این شاخص را می توان چنین

نوشت:

$$K_p = M_p / t_p$$

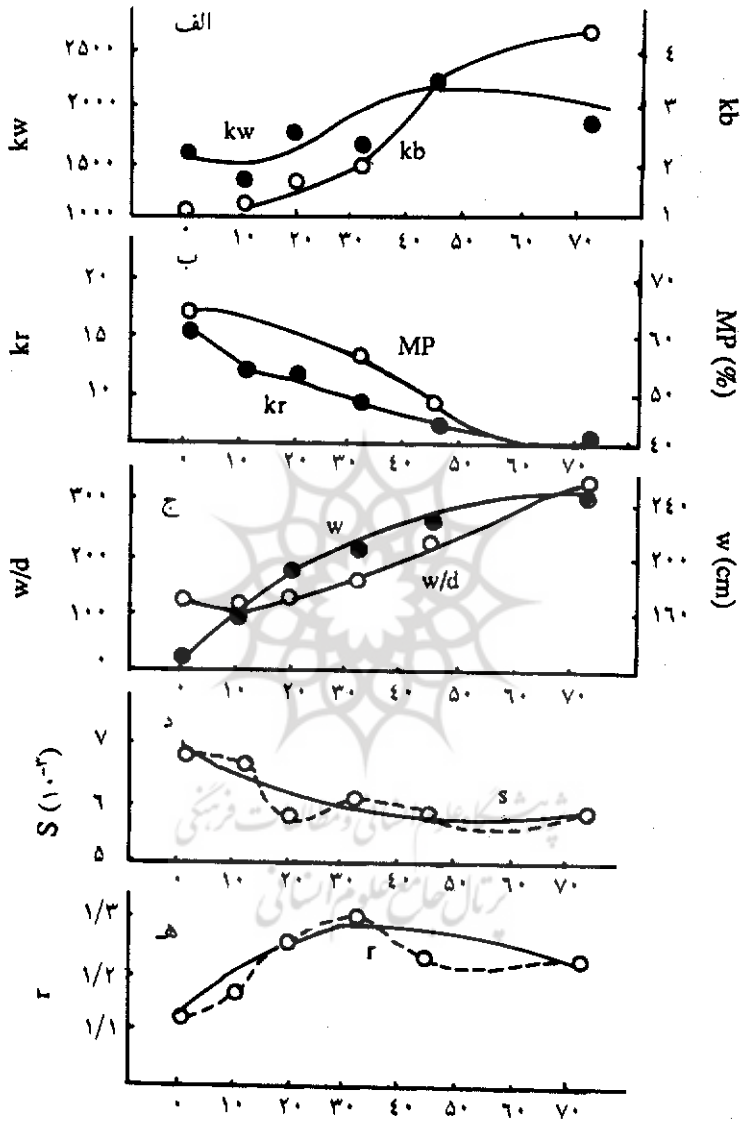
در این فرمول Mp برابر است با درصد سیلت. رس موجود در نهشته‌های گوزکرانه که می‌توان از آن برای مشخص کردن تنش برشی آستانه آن بهره گرفت و Tp برابر است با تنش برشی جریان آب بر روی نهشته‌های گوزکرانه. چون تنش برشی جریان بر روی نهشته‌های گوزکرانه سرعت تغییر می‌کند و اندازه گیری آن دشوار است Mp را به تقریب برابر با مقاومت نهشته‌های گوزکرانه گرفتیم.

شاخص‌های هندسی رودخانه: در این تحقیق ما از شاخصهای زیر استفاده کرده‌ایم:
 (۱) شیب رودخانه (s) نسبت پهنا به ژرفای رودخانه (w/d) (۳) شاخص خمیدگی r .

واکنش پیچیده رودخانه در پایین دست مخازن

مقادیر همه شاخصهای بالا را برای زمانی که جریان آب صاف آغاز شد در نمودار (۱) رسم کرده‌ایم. این نمودارها آشکارا نشان می‌دهند که چگونه سیستم نسبت به تغییر داده‌ها در پایین دست مخازن واکنش نشان می‌دهد.

رودخانه پس از تغییر داده‌ها نخست با کاهش آرام نسبت پهنا به ژرفا، کاهش شیب و افزایش شاخص خمیدگی از خود واکنش نشان داد. علت آن است که بستر رودخانه کنده شده و نهشته‌های میان رودخانه‌ای یا رفته و یا به کناره‌های رودخانه رانده شدند که این امر خود منجر به افزایش طول رودخانه می‌شود. در عین حال مقادیر شاخصها که بیانگر شرایط کرانه‌ای است در طول زمان تغییر یافتند (به نمودارهای (الف) و (ب) بنگرید). یک فرایند بازدارنده باعث شد در حالی که بسترسازی آب صاف موجب کاهش شیب رودخانه می‌شد اندازه ذرات بستر رودخانه افزایش یابد. در نتیجه شاخص مقاومت بستر Kb افزایش یافت. تغییرات زمانی میزان مقاومت کرانه در برابر فرسایش Kw فرایند نسبت پیچیده‌ای بود؛ یعنی نخست کاهش و پس از آن باز افزایش یافت. چون میزان سیلت. رس کرانه M خیلی کم تغییر می‌کند این فرایند عمده با زتاب روند تغییرات زمانی تنش برشی جریان بر روی کرانه بود. نخست به موجب افزایش بلندی آب که خود از حفر بستر رودخانه ناشی می‌شود تنش برشی جریان افزایش یافت. وقتی بستر رودخانه پهن شد و پس از آن شیب رودخانه کاهش یافت (دنباله مقاله را بنگرید) تنش برشی جریان کاهش یافت. به علت افزایش $D50$ میزان مقاومت نسبی Kr در طول زمان کاهش یافت در حالی که M و m



نمودار شماره یک: مدت شست و ساب به وسیله آب صاف به ساعت T

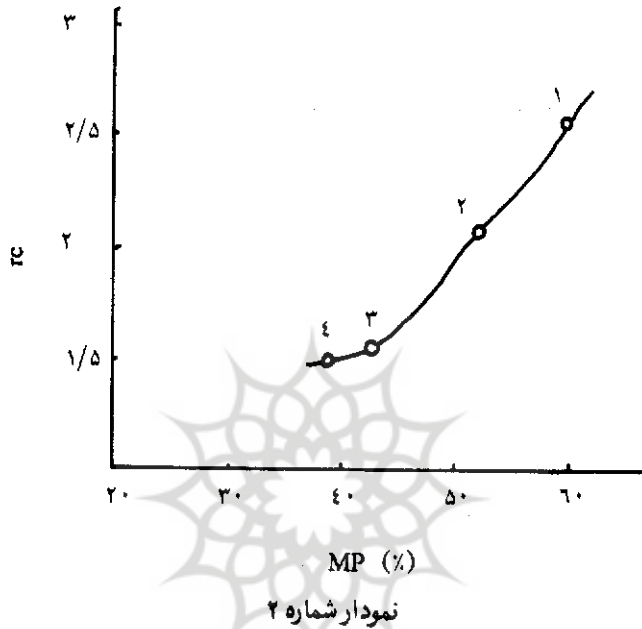
تغییرات ناچیزی از خود نشان دادند.

تغییرات شرایط کرانه ای نسبت به فرایند هماهنگی رودخانه به عنوان پس خور عمل

می‌کرد و در نتیجه از شدت بستر سائی کاسته شد؛ اما فرسایش کرانه رودخانه که در قالب پهن شدن بستر رودخانه خود را نشان می‌دهد تشدید شد (نمودار ۱ ج). وقتی میزان پهن شدن رودخانه از میزان بستر سائی پیشی گرفت شاهد روندی معکوس بودیم؛ یعنی نسبت پهنا به ژرفا روبه افزایش گذاشت.

واکنشهای مشابهی در هماهنگی طرح افقی رودخانه دیده شد. وقتی آب صاف به دهانه رود مدل رسید میزان رسوب آن برای تشکیل نهشته‌های گوزکرانه بسنده نبود. همراه با عقب‌نشینی کاوکرانه به آرامی نهشته‌های گوزکرانه نوی، که ارتفاع کمتر و مواد درشت‌دانه‌تر مشخصه آن نسبت به نهشته‌های گوزکرانه پیشین بود، تشکیل می‌شد. این موضوع به مفهوم کاهش مقاومت نهشته‌های گوزکرانه Mp در برابر فرسایش است (نمودار ۱ ب) و پیدایش تند شیبهای چندی را بر روی نهشته‌های گوزکرانه دیده می‌شد. همراه با افزایش طول چم‌های رودخانه شیب کاهش یافت و مقاومت در برابر جریان آب که از شکل مارپیچی رودخانه ناشی می‌شد افزایش یافت. بنابراین سرعت جریان کاهش یافت و سطح ایستابی بالا آمد. این وضع باعث افزایش میزان آبی که توسط این تندشیب کوچک منحرف می‌شد گردید و در نتیجه تندشیب بزرگتر شد. این روند به نوبه خود میزان آبی که در دام می‌افتاد را افزایش داد. افزون بر این شیب عمومی رودخانه از شیب این تندشیب کمتر بود و در نتیجه تندشیب خیلی سریع تکوین می‌یافت تا سرانجام میانه نهشته‌های گوزکرانه از راه تند شیب شکافته شد و رود میان‌برزد. و بدین ترتیب شاخص خمیدگی بشدت کاهش یافت. فرایند فوق‌الذکر بارها رخ داد. اندکی پس از تشکیل مسیر جدید چم دیگری در آن به وجود آمد. همیشه کرانه قدیمی جای گوزکرانه را می‌گرفت؛ زیرا طرف دیگر رودخانه فرسایش پذیرتر بود و به‌طور طبیعی کار کاوکرانه را انجام می‌داد (در واقع این کرانه پیش از آخرین میان‌بر محل تشکیل نهشته‌های گوزکرانه بوده است). وقتی این چم و نهشته‌های گوزکرانه تا حدی تکوین می‌یافتند دوباره میان‌بر رخ می‌داد. همچنانکه میزان مقاومت نهشته‌های گوزکرانه در برابر فرسایش به مرور زمان کاهش می‌یافت (نمودار ۱ ب) میزان شاخص خمیدگی آستانه چم‌های پس از میان‌بر rc هم به مرور زمان کاهش می‌یافت. برای نمونه بر روی نهشته‌های گوزکرانه واقع بین مقاطع ۴ و ۶ در بخش وسطای رودخانه مدل در مجموع چهار بار میان‌بر انجام گرفت و هربار میزان rc کاهش می‌یافت. براساس این چهار میان‌بر نموداری برای rc و Mp رسم شده است (نمودار شماره ۲). میان‌برها

جلوی خمیدگی بیشتر رودخانه را گرفته و پس از رسیدن شاخص خمیدگی به حداکثر آن را تا حد بسیار زیادی کاهش می دادند (نمودار ۱ هـ).



عامل دیگری که جلوی خمیدگی رودخانه را می‌گیرد پهن شدن بستر رودخانه است (۱ ج). این عامل رودخانه را کم ژرف‌تر و پهن‌تر کرده و جریانات عرضی را ضعیف‌تر می‌کند. علاوه بر این نسبت پهنای به ژرفای بیشتر به معنای بالا رفتن احتمال تشکیل نهشته‌های میان رودخانه‌ای و بنابراین شاخص خمیدگی کمتر است. از داده‌های رودخانه‌های آبرفتی چین معلوم شده که افزایش پهنای رودخانه یک «پیچ‌انرو» را به رودخانه پریشی تبدیل می‌کند که دبی لبالبی آن ثابت است (Xu 1985).

(نمودار ۱ د) با وجود نوسانهای ثانوی نشان می‌دهد که شیب رودخانه با گذشت زمان به‌طور کلی روبه کاهش می‌گذارد؛ اما مکانیزم پس‌خور فوق‌الذکر هم برای فرایند تأثیر می‌گذارد. در ابتدای فرایند هماهنگی، شاخص مقاومت بستر پایین بود و بنابراین بستر به راحتی حفر می‌شد. به علاوه افزایش خمیدگی رودخانه هم موجب کاهش شیب رودخانه می‌شد. بنابراین سرعت کاهش شیب رودخانه بسیار بالا بود. وقتی لایه بازدارنده‌ای بتدریج

بر سطح بستر رودخانه تکوین یافت مقاومت بستر رودخانه K_b تا حد زیادی افزایش یافت. در عین حال افزایش فرسایش کرانه، رسوبات بیشتری را در اختیار رود می‌گذارد که باعث کاهش بیشتر توان شست و ساب آن می‌شود. به علاوه کوتاه شدن طول رودخانه بر اثر میان‌بر در این مرحله می‌تواند کاهش شیب را تا حدی جبران کند؛ بنابراین سرعت کاهش شیب بسیار کند شد. سرانجام رود به حالت تعادل جدیدی نزدیک می‌شود. به دلیل ورود آب صاف بدون رسوب شرایط تعادل را می‌توان چنین در نظر گرفت:

(۱) تنش برشی آب جاری بر روی بستر برابر است با تنش برشی آستانه مواد بستر رودخانه.

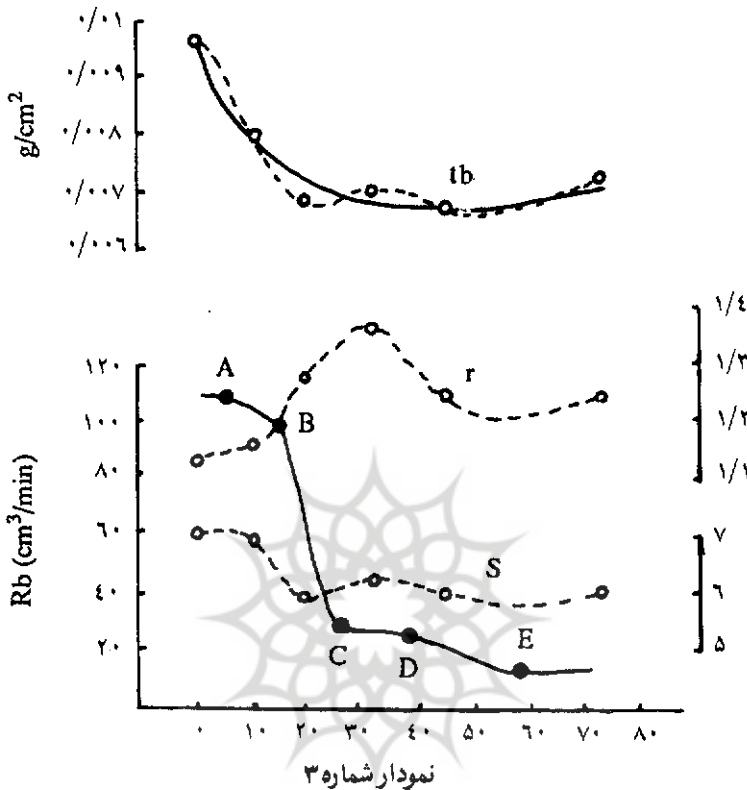
(۲) تنش برشی آب جاری بر روی کرانه برابر است با تنش برشی آستانه مواد کرانه رودخانه. برای ساده‌گی کار فرض شده که در این مرحله در رودخانه هیچ رسوبی حمل نمی‌شود. مسأله نخست شرط تعادل در جهت طولی و مسأله دوم شرط تعادل در جهت عرضی رودخانه است. به موازات تکوین لایه بازدارنده تنش برشی آستانه مواد بستر رودخانه زیادتر شد. در همین حال تنش برشی وارد بر بستر به علت کاهش شیب رودخانه کاهش یافت. هرگاه این تنش با تنش برشی آستانه برابر شود رودخانه در جهت طولی به تعادل می‌رسد. هرچند تنش برشی آستانه مواد کرانه تغییرات اندکی از خود نشان داد اما تنش برشی وارد بر کرانه رودخانه به موجب کاهش شیب و ژرفای رودخانه کاهش قابل توجهی یافت. پس این دو تنش برشی هم می‌توانند با هم برابر شوند و از این لحظه است که سیستم وارد حالت پایدار جدیدی می‌شود. از مقایسه تغییرات زمانی پهنای رودخانه W با مقاومت کرانه در برابر فرسایش K_w هم می‌توانیم شاهد یک پس‌خورندگی منفی که نقش مهمی در هماهنگی پهنای رودخانه دارد باشیم. افزایش پهنای رودخانه به موجب کاهش تنش برشی جریان بر کرانه شد و بنابراین میزان K_w افزایش یافت. افزایش K_w به نوبه خود باعث کاهش فرسایش کرانه و پهن شدن رودخانه شد.

طرح افقی رودخانه هم به حالت پایدار جدیدی رسید. همچنان که در نمودار شماره (۲) نشان داده شده شاخص خمیدگی آستانه چم‌های پس از میان‌بر را می‌توان به عنوان تابع مقاومت نهشته‌های گوژکرانه M_p در نظر گرفت. وقتی هماهنگی انجام گرفت میزان سیلت-رس نهشته‌های گوژکرانه کاهش می‌یابد و به حد ثابتی می‌رسد و در نتیجه میزان TC هم به حد ثابتی نزدیک می‌شود. بنابراین میزان خمیدگی رودخانه به طور کلی در

یک دوره متوسط زمانی به حد ثابتی نزدیک می شود.

نوسان های ثانوی در فرایند هماهنگی

Hery (1979) در مطالعه ای که پیرامون هماهنگی رودخانه انجام داد یک مدل پویای فرایند پاسخ بنا نهاد و گفت: نوسان خفیفی که از تغییر میزان رسوب ورودی سرچشمه می گیرد ممکن است یکی از مشخصه های فرایند هماهنگی باشد. این پدیده در آزمایش ما نیز خود را نشان داد. با توجه به نمودارهای (۱ د) و (۱ ه) درک این نکته که نوسانهای ثانوی بر روند کلی هماهنگی شیب و چم های رودخانه حاکمیت داشته اند مشکل نیست. این نوسانها که با خطوط نقطه چین نشان داده شده اند را می توان به وسیله اندرکنش میان متغیرهای سیستم رودخانه در پایین دست مخازن توضیح داد. تغییرات زمانی تنش برشی جریان بر بستر رودخانه مدل tb و تغییرات زمانی میزان رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه Rb روند یکسانی را نشان دادند؛ یعنی میزان Rb به موازات افزایش تنش برشی جریان افزایش یافت. به نظر می رسد که بتوان وجود نوسانهای ثانوی در هماهنگی شیب و چم های رودخانه را به تغییر میزان رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه نسبت داد. در نمودار شماره (۳) مقدار Rb از نقطه A تا B در حد بالایی مانده و رود برای حمل رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه ناچار به صرف انرژی زیادی است. در نتیجه نرخ کاهش شیب باید کند باشد. از نقطه B تا C کاهش شدیدی در مقدار Rb قابل مشاهده است. در پاسخ به این وضع رود برای همپایی با کاهش رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه مصرف انرژی خود را تا حد زیادی پایین می آورد. این امر باعث تند شدن نرخ کاهش شیب می شود. از C تا D میزان Rb باز به کندی کاهش می یابد و در پی آن نرخ کاهش شیب هم کند می شود و شیب S حتی اندکی هم افزایش می یابد. از نقطه D به بعد میزان رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه بسیار کم می شود که البته بر شیب اثر ناچیزی می گذارد. تغییرات زمانی Rb بر هماهنگی و خمیدگی رودخانه هم اثر می گذارد. از A تا B که رسوب حاصل از فرسایش مواد کرانه بسیار بالاست رودخانه برای حمل این بار نیاز به شیب نسبتاً تندی دارد. این امر افزایش طول رودخانه را محدود کرده و بنابراین باعث کند شدن نرخ افزایش خمیدگی رودخانه شد. از B تا C مقدار Rb بشدت کاهش یافت و در پی آن نرخ افزایش خمیدگی رودخانه بسیار تندتر شد. از C به بعد میان برهای متوالی رخ



دادند که بر خمیدگی رودخانه غلبه کردند و اثر میزان رسوب را تحت الشعاع قرار دادند. از مقایسه نوسانهای ثانوی tb با نوسانهای ثانوی S آشکار می شود که این نوسانها کم و بیش به طور همزمان رخ می دهند. این بدان معناست که شیب به نوبه خود بر فرایند فرسایش کرانه اثر گذاشته و بنابراین از طریق تنش برشی جریان، بر میزان رسوب حاصل از فرسایش کرانه ها هم تأثیر گذارده. این مکانیزم پس خور در فرایند هماهنگی نقش مهمی ایفا می کند.

مدل توصیفی پاسخ پیچیده در هماهنگی رودخانه در پایین دست مخزن

توجه به تحلیلی که گذشت نشان می دهد که اندرکنش میان متغیرها در یک سیستم رودخانه ای بسیار پیچیده است. Hery (1979) این اندرکنش ها را به وسیله نمودار جریانی

شد نشان دهد. ما به عنوان مکمل نمودار (۴) نمودار دیگری را ابداع کرده ایم تا مراحل مختلف فرایند هماهنگی رودخانه را نشان دهیم. این نمودار را می توان یک نمودار توصیفی تلخیص شده برای بیان واکنش پیچیده در هماهنگی رودخانه در پایین دست مخزن تلقی کرد (نمودار شماره ۵). در هماهنگی رودخانه در پایین دست مخزن روابط متقابل عناصر سیستم با هم و پس خور میانی آنها باعث ایجاد پاسخ پیچیده می شود و آن را کنترل می کند. مکانیزم پس خور سیستم را به راه پیچیده ای می کشاند؛ اما سرانجام آن را به حالت پایدار جدیدی نزدیک می سازد. بر مبنای این روند پیچیده هماهنگی در پایین دست مخزن به سه مرحله بخش می شود:

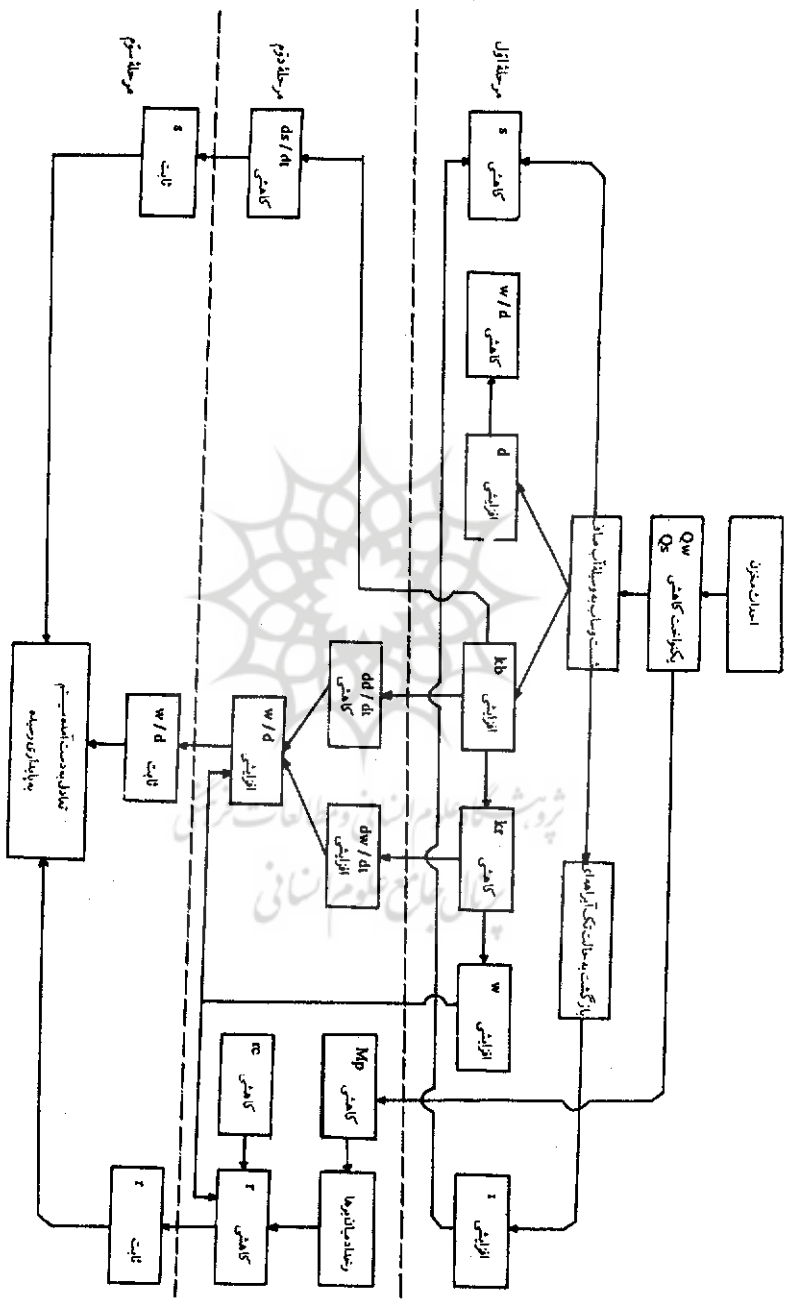
مرحله نخست: به موجب تغییر وضعیت داده ها w/d کاهش، s کاهش و r افزایش یابد.

مرحله دوم: به علت پس خور ناشی از تغییر شرایط کرانه ای یک روند معکوس بروز می کند؛ یعنی w/d افزایش و r کاهش می یابد و سرعت کاهش شیب بسیار کند می شود.

مرحله سوم: تعادل دوباره برقرار می شود و w/d ، r و s مقادیر ثابتی پیدا می کنند که به معنای وارد شدن سیستم به یک حالت پایدار جدید است.

امید است این نمودار توصیفی ما را در درک بهتر تغییرات رودخانه در پایین دست مخزن یاری کند. در چنین تحقیقات زیادی در این زمینه منتشر شده اما متأسفانه در مورد گرایش کلی هماهنگی رودخانه پس از احداث مخزن اختلاف نظرها شدید است و این اختلاف نظرها گاه درباره یک رودخانه معین هم وجود دارد. در شمال چین اغلب رودها به علت فرسایش شدید در حوضه بار رسوبی بالایی دارند و الگوی رودخانه ای پریش اما ناپایدار در این منطقه بیشتر دیده می شود. وقتی روی چنین رودهایی سد می زنند ما مجبور می شویم برای دستیابی به چگونگی ارزیابی جهت تغییرات رودخانه تحقیق جدیدی انجام دهیم. یک نظر آن است که بسترسائی هماهنگی رودخانه را هدایت می کند و از نظر الگو رودخانه به یک پیچانرود تبدیل می شود، نظر دیگر آن است که علاوه بر بسترسائی پهن شدن بستر نیز هماهنگی رودخانه را هدایت می کند و از نظر الگو رودخانه پریش و ناپایدار می ماند. تغییراتی که در Yellow river در پایین دست سد Samenxia طی سالهای ۱۹۶۰ تا ۱۹۶۴ رخ داده نظریه اول را تأیید می کند. در این دوره زمانی از مخزن آب صاف

نمودار شماره ۵



به رودخانه ریخته می‌شد. بعدها از سد تنها به عنوان سیل‌گیر استفاده شد و این بدان معناست که باز باررسوبی زیادی می‌توانست از سد بگذرد. اما تغییرات رودخانه Yongdinghe در پایین دست سد Guating نظر دوم را تأیید می‌کند. از دیدگاه پاسخ پیچیده‌ای که در این مطالعه تشریح شد این دو نظر را می‌توان با هم سازگار ساخت. به علت اختلاف محیط طبیعی و اختلاف شرایط کرانه‌ای رودخانه‌ها با هم دوام مراحل فوق‌الذکر در رودخانه‌های مختلف با هم فرق می‌کند. برای نمونه در رودخانه زرد (Yellow river) که مواد کرانه آن ریزبافت و قطر میانه ذرات آن ۰/۵۷ تا ۰/۰۹ میلی‌متر است مرحله اول طولانی‌تر بود به طوری که گرایش کلی به بسترسائی را می‌شد در آن دید. از سوی دیگر مواد بستر رودخانه Yongdinghe درشت‌دانه هستند و قطر میانه ذرات آن ۱ تا ۰/۲ میلی‌متر است و یک لایه قلوه‌سنگی کف بستر آن گسترده شده بنابراین فرایند بازدارنده خیلی زود تکوین یافت و مرحله اول کوتاه‌تر بود. پس از آن مرحله دوم آغاز شد که گرایش کلی به پهن شدن رودخانه را نشان می‌داد. از دیدگاه پاسخ پیچیده در تمام مراحل هماهنگی یک گرایش خاص وجود ندارد. هرگاه گرایش رودخانه به سوی افزایش خمیدگی آن باشد نباید با اطمینان ادعا کرد که رودخانه به یک پیچانرود تبدیل خواهد شد؛ چون ممکن است باز از خمیدگی رودخانه کاسته شود. این که رودخانه به یک پیچانرود تبدیل خواهد شد یا نه بستگی به خمیدگی رودخانه در مرحله سوم دارد.

با استفاده از مفهوم پاسخ پیچیده در هماهنگی رودخانه در پایین دست مخزن می‌توان تغییرات رودخانه در مراحل مختلف را به طور کلی پیش‌بینی کرد. بنابراین می‌توان خود را پیشاپیش با اقدامات ضروری تطبیق داد. مثلاً در مرحله اول هماهنگی گرایش رودخانه به سوی بسترسائی است. این امر باید مردم را متوجه اهمیت حفاظت کرانه‌ها کند. وقتی رودخانه به سوی پهن شدن می‌رود ویرانی غیرموجهی پدید می‌آید. اگر ما پدیده پاسخ پیچیده را درک کنیم می‌توانیم جلوی این نوع ویرانیها را بگیریم.

سپاسگزاری

از دوست عزیز آقای عباس رفسنجانی که از یاری‌های ایشان برخوردار بوده‌ام سپاسگزاری می‌نمایم. با وجود تلاش فراوان بی‌شک این اثر خالی از خطا نیست. مترجم سپاس‌های فراوان خود را پیشاپیش عرضه‌دوستانی می‌کند که این خطاها را گوشزد نمایند.