"ТОШКЕНТ ИРРИГАЦИЯ ВА ҚИШЛОҚ ХЎЖАЛИГИНИ МЕХАНИЗАЦИЯЛАШ МУХАНДИСЛАРИ ИНСТИТУТИ" МИЛЛИЙ ТАДҚИҚОТ УНИВЕРСИТЕТИ ХУЗУРИДАГИ ИЛМИЙ ДАРАЖА БЕРУВЧИ DSc. 03/30.12.2019.T.10.02 РАКАМЛИ ИЛМИЙ КЕНГАШ

"ТОШКЕНТ ИРРИГАЦИЯ ВА ҚИШЛОҚ ХЎЖАЛИГИНИ МЕХАНИЗАЦИЯЛАШ МУХАНДИСЛАРИ ИНСТИТУТИ" МИЛЛИЙ ТАДКИКОТ УНИВЕРСИТЕТИ

НОРКУЛОВ БЕХЗОД ЭШМИРЗАЕВИЧ

ЎЗАНИ ЕНГИЛ ЮВИЛУВЧАН ДАРЁЛАРДА ОҚИМНИНГ БЕҚАРОР ХАРАКАТИНИ ХИСОБЛАШ УСУЛЛАРИНИ ИЛМИЙ ВА ЭКСПЕРИМЕНТАЛ ТАКОМИЛЛАШТИРИШ

05.09.07 – Гидравлика ва мухандислик гидрологияси

Техника фанлари доктори (dsc) диссертацияси автореферати

УЎК: 626.8:627.43(282.255.1)(043.3)

Техника фанлари доктори (DSc) диссертацияси автореферати мундарижаси

Оглавление автореферата диссертации доктора (DSc) технических наук

Content of the dissertation abstract of Doctor of Science (DSc) on Technical Sciences

поркулов бехзод Эшмирзаевич	
Ўзани енгил ювулувчан дарёларда окимнинг бекарор харакатини	
хисоблаш усулларини илмий ва экспериментал такомиллаштириш	3
Норкулов Бехзод Эшмирзаевич	
Совершенствование научных и экспериментальных методов расчёта	
нестационарного движения потока на легкоразмываемых руслах	
рек	29
Norkulov Behzod Eshmirzaevich	
Improving scientific and experimental methods for calculating unsteady flow	
movement on easily eroded river beds	55
Эълон қилинган ишлар руйхати	
Список опубликованных работ	
List of published works	59

"ТОШКЕНТ ИРРИГАЦИЯ ВА ҚИШЛОҚ ХЎЖАЛИГИНИ МЕХАНИЗАЦИЯЛАШ МУХАНДИСЛАРИ ИНСТИТУТИ" МИЛЛИЙ ТАДҚИҚОТ УНИВЕРСИТЕТИ ХУЗУРИДАГИ ИЛМИЙ ДАРАЖА БЕРУВЧИ DSc. 03/30.12.2019.T.10.02 РАҚАМЛИ ИЛМИЙ КЕНГАШ

"ТОШКЕНТ ИРРИГАЦИЯ ВА ҚИШЛОҚ ХЎЖАЛИГИНИ МЕХАНИЗАЦИЯЛАШ МУХАНДИСЛАРИ ИНСТИТУТИ" МИЛЛИЙ ТАДҚИҚОТ УНИВЕРСИТЕТИ

НОРКУЛОВ БЕХЗОД ЭШМИРЗАЕВИЧ

ЎЗАНИ ЕНГИЛ ЮВИЛУВЧАН ДАРЁЛАРДА ОҚИМНИНГ БЕҚАРОР ХАРАКАТИНИ ХИСОБЛАШ УСУЛЛАРИНИ ИЛМИЙ ВА ЭКСПЕРИМЕНТАЛ ТАКОМИЛЛАШТИРИШ

05.09.07 – Гидравлика ва мухандислик гидрологияси

ТЕХНИКА ФАНЛАРИ ДОКТОРИ (DSc) ДИССЕРТАЦИЯСИ АВТОРЕФЕРАТИ Техника фанлари доктори (DSc) диссертацияси мавзуси Ўзбекистон Республикаси Олий таълим, фан ва инновация вазирлиги хузуридаги олий аттестация комиссиясида B.2022.4.DSc/T576 ракам билан рўйхатга олинган.

Диссертация "Тошкент ирригация ва қишлоқ хўжалигини механизациялаш мухандислари институти" Миллий тадқиқот универститетида бажарилган.

Диссертация автореферати уч тилда (ўзбек, рус, инглиз (resume)) Илмий кенгаш вебсахифасида (www.tiiame.uz) ва "ZiyoNet" ахборот-таълим тармоғига (www.ziyonet.uz) жойлаштирилган.

Базаров Дилшод Райимович

Илмий рахбар:

	техника фанлари доктори, профессор
Расмий оппонентлар:	Хўжаев Исматулла Кушаевич техника фанлари доктори, профессор
	Махмудов Эрназар Жумаевич техника фанлари доктори, профессор
	Эшев Собир Саматович техника фанлари доктори, профессор
Етакчи ташкилот:	Тошкент архитектура-курилиш университети
мухандислари институти" Миллий тадкин ракамли илмий кенгашнинг «» ўтади. (Манзил: 100000, Тошкент ш., К факс: 237-54-79; e-mail: admin@tiiame.uz.). Диссертация билан "Тошкент и мухандислари институти" Миллий тады танишиш мумкин (ракам билан	ирригация ва кишлок хўжалигини механизациялаш кот университети хузуридаги DSc.03/30.12.2019.Т.10.02 2024 й. соат даги мажлисида бўлиб Сори-Ниёзий кўчаси, 39 уй. Тел. (+99871) 237-22-67; прригация ва кишлок хўжалигини механизациялаш кикот университетининг Ахборот-ресурс марказида рўйхатга олинган). Манзил: 100000, Тошкент ш., 237-22-67, факс: 237-54-79; e-mail: admin@tiiame.uz.
1,0pm 111109111	
	п куни тарқатилди.

А.Т.Салохиддинов

Илмий даражалар берувчи илмий кенгаш раиси, т.ф.д.профессор

Ф. Гаппаров

Илмий даражалар берувчи илмий кенгаш илмий котиби, т.ф.д.профессор

М.Р.Бакиев

Илмий даражалар берувчи илмий кенгаш хузуридаги илмий семинар раиси, т.ф.д., профессор

КИРИШ (фан доктори (DSc) диссертациясига автореферат)

Диссертация мавзусининг долзарблиги ва зарурияти. Жахонда дарё ўзанларида гидротехника ёки гидроэнергетика иншоотларини қуришда оқим динамикасининг кескин ўзгаришини башорат қилиш хусусан, тўғонсиз сув олишда ўзандаги жараёнларнинг ривожланиши иншоот ишончлилигига ва ишлашига салбий таъсирлари олдини олиш, шунингдек кишлок хужалик экинларига кафолатланган микдорда сув етказиб берилишини таъминлаш масалаларига алохида ахамият берилмокда. Хозирги кунда ривожланган мамлакатларда глобал иклим ўзгариши инобатга олиб тўғонсиз сув олиш бош иншооти иш режимини бахолаш, дарёнинг юкори окимини бошкарилиши натижасида чукурлик ва кенглик буйича ўзан жараёнларининг ўлчамларини аниклаш, уларни хисоблаш усулларини ишлаб чикиш ва такомиллаштириш замонавий ўзан гидравликасининг асосий масалаларидан бири бўлиб колмокда. Бу борада, жумладан тўғонсиз сув олишда, энг кам микдордаги муаллақ ва ўзан туби оқизиқлари билан кафолатланган сув олиш имкониятини яратиш, тўғонсиз сув олиш бош иншоотларининг хавфсиз ва самарали ишлашини таъминлашга эътибор қаратилмоқда.

Жахонда дарё ўзанлари ва тўгонсиз сув олиш каналларининг кириш қисмларида содир бўладиган ўзан жараёнлари динамикасини башорат қилиш, чўкиндиларнинг таксимланишини бахолаш усулларини такомиллаштириш, тўғонсиз сув олишнинг ишончлилиги учун шароитларни яхшилашга қаратилган илмий тадқиқотлар олиб борилмоқда. йўналишда, жумладан, дарё ўзанларида деформацияни хисоблаш усулларини ишлаб чикиш, уларнинг морфологиясини хисобга олган холда тўгонсиз сув бош иншоотларига кафолатланган ва сифатли сув олишини таъминлашда замонавий ўзан гидравликаси бўйича тадкикотлар устивор хисобланмокда. Шу билан бирга, бош иншоот иш самарадорлигини ошириш бўйича янги экспериментал тадқиқотлар олиб бориш, ўзан жараёнларининг кўп омиллиги, вакт ва йўналиш бўйича кескин ўзгарувчанлиги туфайли кўриб чиқилаётган йўналиш бўйича кенг қамровли назарий ва экспериментал тадқиқотлар олиб бориш долзарб вазифалардан хисобланмоқда.

Хозирда республикамизнинг иқтисодий сиёсатида мамлакатни озиқ овқат билан таъминлаш, аҳоли ва иқтисодиёт тармоқларини тўлик сув ресурслари билан кафолатли таъминлаш, гидротехник ва мелиоратив тармоқларни қуриш, реконструкция қилиш каби масалалар устида самарали илмий тадқиқот ишлари бажарилмоқда. 2022-2026 йилларга мўлжалланган Янги Ўзбекистоннинг тараққиёт стратегиясида ишлаб чиқилган ва унда «Сув ресурсларини бошқариш тизимини тубдан ислоҳ қилиш ва сувни иқтисод қилиш бўйича алоҳида давлат дастурини амалга ошириш» ¹ вазифалари белгиланган. Шу муносабат билан тўғонсиз сув олиш иншоотлари элементлари учун янги ва мавжуд гидравлик схемаларини такомиллаштириш, алоҳида конструктив ечимлар қабул қилиш, бундан ташқари сув олувчи

¹ Ўзбекистон Республикаси Президентининг 2022 йил 28 январдаги ПФ-60-сон «2022-2026 йилларга мўлжалланган Янги Ўзбекистоннинг тараққиёт стратегияси тўгрисида»ги фармони

иншоотлари учун керакли сув сарфларини энг кичик микдордаги чўкиндилар ўтказувчи сув олувчи каналлар ўзанларини танлаш мухим ахамият касб этади.

Ўзбекистон Республикаси Президентининг 2022 йил 28 январдаги ПФ-60-сон «2022-2026 йилларга мўлжалланган Янги Ўзбекистоннинг тараққиёт стратегияси тўғрисида»ги, 2019 йил 17 июндаги ПФ-5742-сон "Қишлоқ хўжалигида ер ва сув ресурсларидан самарали фойдаланиш чора-тадбирлари тўғрисида" ги ва 2020 йил 10 июлдаги ПФ-6024-сон "Ўзбекистон Республикаси сув хўжалигини ривожлантиришнинг 2020-2030 йилларга мўлжалланган концепциясини тасдиклаш тўғрисида"ги фармонлари, 2017 йил 25 сентябрдаги ПҚ-3286-сон "Сув объектларини муҳофаза қилиш тизимини янада такомиллаштириш чора-тадбирлари тўғрисида" ги қарори ҳамда мазкур фаолиятга тегишли бошқа меъёрий-ҳуқуқий ҳужжатларда белгиланган вазифаларни амалга оширишга ушбу диссертация тадқиқоти маълум даражада хизмат қилади.

Тадкикотнинг республика фан ва технологиялари ривожланишининг устувор йўналишларига мослиги. Мазкур тадкикот республика фан ва технологияларни ривожлантиришнинг V. «Кишлок хўжалиги, биотехнология, экология ва атроф-мухит мухофазаси» устувор йўналишига мос келади.

Диссертация мавзуси бўйича халқаро илмий тадқиқотлар шархи². Хозирги вақтда сув ресурсларидан самарали фойдаланиш мақсадида, тщонсиз сув олиш иншоотлари иш шароитини яхшилаш, ўзан жараёнларини хисоблаш усулларини такомиллаштириш масалалари бўйича жахоннинг етакчи илмий - тадқиқот муассасаларида кенг қамровли илмий тадқиқот ишлари олиб борилмоқда. Жахонда сув муаммолари соҳасида муваффақиятли изланишлар олиб бораётган ташкилотлар сифатида: Юта давлат университетининг Техник маркази, Шимолий Каролина давлат университети қошидаги Сув ресурслари тадқиқоти институти, US Bureau of Reclamation (АҚШ), Вена давлат университетининг География ва регионал тадқиқотлар департаменти (Австрия), Ганновер Университети (Германия), Россия ва Тожикистон "Сув муаммолари" институти каби ташкилотларни келтириш мумкин.

Дарё оқимини бошқариш, дарёдан сув олиш, ўзан жараёнлари, ўзанни ростлашни такомиллаштириш ва ҳисоблаш усулларига доир жаҳонда олиб борилган тадқиқотлар натижасида бир қатор, жумладан қуйидаги натижалар олинган: дарё оқими ва каналлар мураккаб тизимидаги гидравлик режим ва оқизиқлар транспорти моделлаштирилган, морфологик ҳариталар ишлаб чиқилган (DHI Water and Yenvironment, Дания), гидротехника иншшотларини дарё гидрологик режимининг ўзгаришига таъсирини башорат қилиш усуллари ишлаб чиқилган (Колорадо университети, АҚШ), сув олиш каналларида

6

² Диссертация мавзуси бўйича хорижий илмий тадкикотлар шархи https://www.researchgate.net/publication; http://www.engr.colostate.edu/; Kantoush S.A., at all. Impacts of sediment replenishment below dams on flow and bed morphology of river. CZMRDLLC – 2010, P.285-303; https://link.springer.com/article/; https://www.usa.gov/federal-agencies/bureau-of-reclamation; https://scienceproblems.ru/; https://www.springer.com/gp ва бошка манбалар асосида ишлаб чикилган.

оқимнинг харакатини математик моделлари ишлаб чиқилган (Вена университети, Австрия, Санкт Петербург политехника университети, Москва давлат қурилиш университети), дарёлар оқимини рационал бошқариш концепцияси ишлаб чиқилган (Департмент of Geomatic Yengineyering, Kwame Nkrumah University of Sciyence & Technology (Гана). Ушбу йўналишда эришилган ютуқларга қарамай, ҳал қилиниши керак бўлган муаммолар мавжуд. Чунки тўғонсиз сув иншоотларини лойиҳалашда кутилган натижаларни олиш имконияти етарли эмаслиги, енгил ювилувчан дарё ўзанларида оқимнинг нотекис ҳаракатини ҳисоблашнинг мавжуд усуллари аниқлаштиришни талаб қилади.

Муаммонинг ўрганилганлик даражаси. Тўғонсиз сув олиш, дарё ўзанидаги жараёнларни баҳолаш ва ҳисоблаш, сув оқимини бўлиниши қонуниятларини аниқлаш усулларига оид назарий ва экспериментал тадкиқотлар билан Республика ва чет элларда куйидаги олимлар шуғулланишган: И.И.Леви, В.М.Лохтин, В.Н.Гончаров, А.Н.Гостунский, Н.В.Гришанин, И.В.Попов, К.И.Россинский, Г.А.Федотов, И.А.Кузмин, В.С.Алтунин, Н.Ф.Данелия, И.Л.Розовский, О.В.Андреев, Н.А.Михайлов, Н.С.Знаменской, В.С.Лапшенков, Д.Б.Дмитриев, В.М.Ляхтер, Ј.А. Кипј, Ғ.М. Holly, А. Verwey, А.Н.Милитеев, В.В. Беликов, В.К. Дебольский, В.М.Прудовский, Б.Л.Историк, Г.Л.Гладков, К.Ш.Латипов, И.К.Хужаев, А.М.Арифжанов, М.Р.Бакиев, Хикматов Ф.Х, С.С.Эшев, И.А.Ахмедходжаева, М.Икромова, Ф.Шаазизов, Л.Самиев ва бошқалар.

Дарёлардан тўғонсиз сув олиш масалаларига қаратилган илмий ва амалий тадқиқотлар билан С.Т.Алтунин, С.Х.Абалянц, А.М.Мухамедов, Х.А.Ирмухамедов, Х.А.Исмагилов, И.А.Бузунов, Р.Уркинбаев, Ж.Кучкаров, Д.Р.Базаров ва бошқаларнинг илмий тадқиқот ишларида батафсил ёритилган ва уларнинг натижалари маълум даражада амалиётга қўлланилиб келинмокда.

Гидротехника иншоотлари қурилиши ва эксплуатациясининг назарий масалалари бўйича илмий тадкикотларни Ц.Е.Мирцхулава, И.Н.Ивашенко, С.Г.Шульман, Д.В.Стефанишин, О.М.Финагенов (Россия), М.М.Мирсаидов, М.Р.Бакиев, Э.Ж.Махмудов, Т.З.Султанов, А.А.Янгиев, Х.Файзиев (Ўзбекистон) ва бошкалар олиб борганлар.

Диссертация тадкикотининг диссертация бажарилган олий таълим муассасасининг илмий-тадкикот ишлари режалари билан боғликлиги. Диссертация иши "Тошкент ирригация ва кишлок хўжалигини механизациялаш мухандислари институти" Миллий талкикот университетининг илмий тадқиқот ишлари режасининг № 25/2021 Карши магистрал канали 1-сонли насос станциясига сув олиб келиш сохасидаги узандаги жараёнларини бахолаш хамда земсиарядлар ва насос станцияси агрегатларини ишлатиш самарадорлигини ошириш буйича тавсиялар ишлаб чикиш ҳамда 33/22-сонли Туркманистонда жойлашган "Қарши магистрал канали 1-сонли насос станциясига сув олиб келиш канали узунлиги бўйича лойқа чўкиндилар чўкиш сохасини аниқлаш ва каналнинг сув ўтказиш қобилиятини ошириш бўйича тавсиялар ишлаб чиқиш" мавзусидаги хўжалик шартномасининг тадкикот ишлари доирасида олиб борилган.

Тадқиқотнинг мақсади Ўзани енгил ювилувчан дарёларда оқимнинг беқарор харакатини ҳисоблаш усулларини назарий ва экспериментал такомиллаштиришдан иборатдир.

Тадқиқотнинг вазифалари:

дарё ўзанларида содир бўлаётган оким бекарор харакатини ва ўзан жараёнларининг хозирги холатини ўрганиш;

кичик сувлар назарияси тенгламаларига асосланиб, дарё ўзанларида ўзан жараёнларини хосил бўлишининг математик моделини ишлаб чикиш;

тўғонсиз сув олиш иншооти доирасида оқимнинг ўзига хослиги, чўкинди заррачаларининг чўкиши ва ўзан тубининг ювилиш хусусиятларини ўрганиш;

тўғонсиз сув олишда лойқа чўкиндиларнинг тақсимланиши ва йўналишини башорат қилиш дастурларини яратиш;

сонли тадқиқотлар асосида тўғонсиз сув олиш соҳасида йўналтирувчи иншоотларни жойлаштиришнинг гидравлик схемаларини яратиш;

тўғонсиз сув олишнинг пастки бъефида оқим тезлигининг тақсимланиши ва йўналишини башорат қилиш дастури асосида ўзан жараёнлари жадаллигини башоратлаш технологиясини такомиллаштириш.

Тадқиқотнинг объекти Амударёда жойлашган Қарши магистрал канали (КМК) тўғонсиз сув олиш иншооти

Тадқиқотнинг предметини Қарши магистрал каналига тўғонсиз сув олиш соҳасида ўзан жараёнлари ва уларнинг математик моделлари.

Тадқиқотнинг усуллари. Тадқиқотлар жараёнида математик моделлаштириш ва ўзан жараёнларини содир бўлиши бўйича дала кузатувларини ўтказиш, чизикли бўлмаган тенгламаларни қабул қилинган чегаравий шартларда ва экспериментал хисоблашлар асосида сонли ечиш усулларидан фойдаланилган.

Тадқиқотнинг илмий янгилиги қуйидагилардан иборат:.

икки ўлчамли дифференциал тенгламалар асосида сув окими харакатини ифодаловчи математик модель ишлаб чикиш оркали тўғонсиз сув олиш иншоотига сув олишни яхшилаш усуллари такомиллаштирилган

назарий ва экспериментал тадқиқотлар асосида тўғонсиз сув олувчи каналига чўкиндилар киришини камайтиришни гидравлик схемаларини асослаш орқали оқимни йўналтирувчи пионер хандакни янги конструктив элементлари таклиф этилган

ўзани енгил ювилувчан дарёлардан тўғонсиз сув олишда оқимнинг беқарор харакатини ҳисоблаш усуллари такомиллаштириш орқали лойқа оқизиқларнинг тақсимланиши ва йўналишини башорат қилиш дастури яратилган;

тўғонсиз сув олиш каналига оқимни йўналтирувчи иншоотларни жойлашиш ўрнини гидравлик схемалари сонли тадқиқотлар асосида ишлаб чиқилган;

тўғонсиз сув олиш иншоотининг пастки бъефида оқим тезликларининг тақсимланишини ва йўналишини башорат қилиш дастури орқали ўзан жараёнларини башорат қилиш технологияси ишлаб чиқилган;

гидравлик ва дала тадқиқотлари асосида кам сувли даврларда дарёдан тўғонсиз сув олиш соҳасида оқимнинг дарё тубининг шакли ва ўзан жараёнлари билан боғликлари асосланган.

Тадқиқотнинг амалий натижалари қуйидагилардан иборат:

тўғонсиз сув олиш иншоотларини лойихалашда фойдаланиш учун икки ўлчам математик модел асосида сув окими ва ўзан туби окизиклари харакатини аниклаш усули ишлаб чикилган.

тўғонсиз сув олиш каналига оқимни йўналтирувчи иншоотларнинг конструктив элементлари лойқа чўкиндиларни каналга кириши инобатга олиб ишлаб чикилган.

дарёдан тўғонсиз сув олиш иншооти соҳасида вақтга боғлиқ равишда оқим тезликларини юза майдон бўйича тақсимланишини башорат қилиш дастури ишлаб чиқилган.

сонли тадқиқотлар асосида йилнинг сув кам бўлган даврларида оқимни сув олиш каналига йўналтиришни гидравлик схемалари ишлаб чикилган.

Тадқиқот натижаларининг ишончлилиги. Тадқиқот натижаларининг ишончлилиги математик моделнинг импулс ва масса сақланиш қонунлари билан тасдиқланганлиги, қўлланиладиган ҳисоблаш схемаларининг консервативлиги, шунингдек, олинган натижаларнинг тадқиқот объектининг табиатига мос келиши билан изохланади.

Тадқиқот натижаларининг илмий ва амалий ахамияти:

Тадқиқот натижаларининг илмий ахамияти тўғонсиз сув олиш сохасида деформацион жараёнларни ифодаловчи икки ўлчамли математик моделни ишлаб чикиш ва замонавий дастурлар асосида дарё ўзанидаги жараёнларни хисоблаш усулларини назарий ва экспериментал такомиллаштирилганлиги, сонли тадкикотлар асосида тўғонсиз сув олиш сохасида оким йўналтирувчи иншоотларни жойлаштиришнинг гидравлик схемаларини ва конструкцион чиқилганлиги, ўзан элементларини ишлаб кирғоклари тубининг деформацияланишини вактнинг ўзида хисоблаш vсvлини бир такомиллаштирилганлиги билан изохланади.

Тадқиқот натижаларингинг амалий аҳамияти дарё ўзанида оқимнинг гидравлик элементлари ва ўзаннинг морфометрик параметрлари ўртасидаги функционал боғлиқликларни олинганлиги, Қарши магистрал канали тўғонсиз сув олиш соҳасидаги лойқа билан тўйинган оқимни параметрларини аниқлашда руй берадиган ўзандаги жараёнлар ҳисобланганлиги, тўғонсиз сув олувчи каналига чўкиндилар киришини камайтиришни гидравлик схемаларини асослаш орқали оқимни йўналтирувчи пионер хандакни янги конструктив элементларини ишлаб чиқилганлиги, сув олишнинг пастки бъефидаги ўзандаги жараёнлар динамикасини баҳоланганлиги ва тўғонсиз сув олишда кам сувли даврларни инобатга олиб сув олишни яхшилаш усуллари ишлаб чиқилганлиги билан изоҳланади.

Тадқиқот натижаларининг жорий қилиниши. Тўғонсиз сув олишда ўзан жараёнлари жадаллигини бахолаш ва иншоотнинг эксплуатацион шароитини яхшилашда илмий ва экспериментал такомиллаштириш бўйича олинган натижалар асосида:

тўғонсиз сув олиш худудида сув оқимининг ҳаракатини ифодаловчи икки ўлчамли такомиллаштирилган математик модели Сув хўжалиги вазирлиги тасарруфидаги Карши магистрал каналидан фойдаланиш бошқармаси томонидан амалиётга жорий қилинган (Сув хўжалиги вазирлигининг 2023-йил 16-августдаги 03/37-2603 -сонли маълумотномаси). Натижада сув оқими ва ўзан туби оқизиқлари орасидаги боғланиш қонуниятлари ва тўғонсиз сув олиш иншооти соҳасида ўзандаги жараёнлар характерини аниқлаш имкони яратилган.

сув олиш каналига оқимни йўналтирувчи пионер хандақнинг конструктив элементлари каналга чўкиндиларнинг киришини инобатга олган гидравлик схемалари Сув хўжалиги вазирлиги тасарруфидаги Карши магистрал каналидан фойдаланиш бошқармаси томонидан амалиётга жорий қилинган. (Сув хўжалиги вазирлигининг 2023-йил 16-августдаги 03/37-2603 -сонли маълумотномаси). Натижада тўғонсиз сув олишда ўзан жараёнлари ўзгаришини олди олинган ва оқимни сув олиш каналига йўналтириш орқали эксплутацион самарадорликни 12 фоизга яхшилаш имкони яратилган.

дарёдан тўғонсиз сув олиш иншооти соҳасида вақтга боғлиқ равишда оқим тезликларини юза майдон бўйича тақсимланишини ва оқимнинг лойқалигини ўзгаришини инобатга олган ҳолда оқим йўналишини башорат қилиш дастури Сув хўжалиги вазирлиги тасарруфидаги Карши магистрал каналидан фойдаланиш бошқармаси томонидан амалиётга жорий қилинган. (Сув хўжалиги вазирлигининг 2023-йил 16-августдаги 03/37-2603 -сонли маълумотномаси). Натижада, ишлаб чиқилган дастур ёрдамида оқим тезликларининг юза майдон бўйича тақсимланиши ва лойқа оқизиқлар йўналишинги башорат қилиш, дарёдан тўғонсиз сув олишда иншоот иш режимининг таъсири натижасида содир бўладиган ўзан жараёнларини олдини олиш имконияти яратилган.

сонли тадқиқотлар асосида ишлаб чиқилган гидравлик схемалари Сув хўжалиги вазирлиги тасарруфидаги Аму-Бухоро машина каналидан фойдаланиш бошқармаси томонидан амалиётга жорий қилинган. (Сув хўжалиги вазирлигининг 2023-йил 16-августдаги 03/37-2603 -сонли маълумотномаси). Натижада гидравлик схемаларини қўллаш асосида ўзанни тозалаш ишлари самарадорлиги ортиб, йилнинг сув кам бўлган даврларида оқимни сув олиш каналига йўналтириш имконияти яратилди.

гидравлик ва дала тадқиқотлари асосида кам сувли даврларда дарёдан тўғонсиз сув олиш соҳасида оқимнинг дарё тубининг шакли ва ўзан жараёнлари билан боғликлари Сув хўжалиги вазирлиги тасарруфидаги Карши магистрал каналидан фойдаланиш бошқармаси томонидан амалиётга жорий қилинган. (Сув хўжалиги вазирлигининг 2023-йил 16-августдаги 03/37-2603 - сонли маълумотномаси). Натижада кафолатни сув олишни таъминлаш учун сув олиш жойига энг яхши оқим ёндашувини ишлаб чиқиш имконияти яратилган.

Тадқиқот натижаларининг апробацияси. Тадқиқот натижалари 5 та халқаро ва 6 та республика илмий-амалий анжуманларда муҳокамадан ўтказилган.

Тадкикот натижаларининг эълон килинганлиги. Диссертация мавзуси бўйича жами 42 та илмий иш чоп этилган, шулардан, Ўзбекистон Республикаси Олий аттестация комиссиясининг диссертациялар асосий илмий натижаларини чоп этиш тавсия этилган илмий нашрларда 28 та макола, жумладан 12 таси республика ва 16 таси хорижий журналларда нашр этилган, 3 та ЭХМ дастурига гувохнома олинган.

Диссертациянинг тузилиши ва хажми. Диссертация таркиби кириш, бешта боб, умумий хулосалар, фойдаланилган адабиётлар рўйхати ва иловалардан иборат. Диссертациянинг хажми 191 бетни ташкил қилади.

ДИССЕРТАЦИЯНИНГ АСОСИЙ МАЗМУНИ

Диссертациянинг кириш қисмида Ўзбекистонда ва жаҳонда ўтказилган илмий тадқиқотлар асосида диссертация мавзусининг долзарблиги ва зарурияти асосланган, мақсади ва вазифалари, тадқиқот объекти ва предмети ифодаланган, тадқиқотнинг Ўзбекистон Республикасида фан ва технологияларни ривожлантиришнинг устувор йўналишларига мослиги, тадқиқотнинг илмий янгилиги ва амалий натижалари баён этилган, олинган натижаларнинг ишончлилиги асосланган, илмий ва амалий аҳамияти ёритилган, тадқиқот натижаларини амалиётга жорий этилиши, ишнинг апробацияси, чоп этилган натижалар ва диссертация тузилиши ва ҳажми бўйича маълумот келтирилган.

Диссертациянинг "Оқимнинг беқарор харакатида дарё ўзанида содир бўладиган деформацион жараёнлар ва методикасини ўрганилганлик холати" деб номланган биринчи бобида тўғонсиз сув олувчи иншоотлари ва улардаги муаммолари ўрганиш натижалари, оқимнинг беқарор харакатида дарё ўзанида содир бўладиган ўзан жараёнлар ва усулларини ўрганилганлик даражаси, тўғонсиз сув олишда мавжуд усулларни ва хорижий ва махаллий олимларнинг тадкиқот ишлари тахлили, шунингдек диссертация иши мавзуси доирасида муаммолар ечимига асосланган тадкиқот ишининг мақсад ва вазифалари келтирилган. Бундан ташқари ушбу бобда дарё оқизиқларининг узунлик ва чукурлик бўйлаб тақсимотини хисоблаш, ўзан жараёнлари хисоблаш усулларини ишлаб чикиш, тўғонсиз сув олиш соҳасида оқимнинг харакатини математик моделларини ишлаб чикиш, дарё ўзан жараёнларини математик ва физик моделлаштириш, очиқ ўзанларда оқимни беқарор ҳаракатида чўкиндиларни ташишда содир бўладиган гидравлик ва ўзан жараёнлари муаммолари ўрганилган.

Дарё ўзанлари муҳандислик иншоотлари ўзаро таъсиридан келиб чиқадиган гидродинамик ходисаларнинг амалий ечимлар ҳозирги пайтгача муаммолигича қолмоқда. Бу масаланинг амалий аҳамияти оқизиқлар фракцион таркибий қисмининг ўзгариши, лойқа оқизиқларнинг ўзан кенглиги ва чуқурлиги бўйича тақсимланишини инобатга олган ҳолда ҳисоблаш усулларини ишлаб чиқиш зарурлиги олиб борилган тадқиқотларда ҳайд этилган. Маълумки, тўғонсиз сув олишда асосий масала истеъмолчига белгиланган гидрограф асосида кафолатли сув ҳажмини етказиб беришдан иборат бўлади. Сув олиш жараёнида сув оқимининг гидродинамик

характеристикаларида ўзгаришлар юз беради. Бу ўзгаришлар ўз навбатида дарё ўзанининг морфометриясига ўз таъсирини кўрсатади. Сув окими ва ўзан туби окизиклари орасидаги боғланиш конуниятларини аниклаш, тўғонсиз сув олиш иншооти соҳасида ўзандаги жараёнлар характерини аниклаш имкониятини беради. Тўғонсиз сув олиш шароитларини яхшилаш учун тубда окадиган чўкиндилар ҳажмини энг кам микдорда бош иншоотга олиб кирувчи конструкцияни ишлаб чикиш ва окимнинг гидравлик параметрларини аниклаш зарур.

Маълумки очик ўзанларда окимнинг бекарор харакатини, унинг ўзан кўринишидаги оқибатларини жараёнлари ва мухандислик гидродинамикасидаги кўплаб физик ходисаларни ўрганишда кўпинча иккита усул яъни математик ва физик моделлаштириш усуллари кўлланилади. Экспериментал ва моделлаштириш усулларининг тадқиқот гидротехника амалиётида сарф харажатларни оптималлаштириш ва атрофмухитга экологик зарар етказмайдиган ишончли ва хавфсиз мухандислик қарорларнинг таъминлашдир. Кўпгина тадқиқотлар шуни кўрсатадики, сонли моделлаштиришдан фойдаланиш нафакат физик моделлаштиришга қарағанда бир неча баравар арзон ва тезрок, шунингдек анъанавий усуллар ёрдамида моделлаштириш мумкин бўлмаган жараёнларни моделлаштириш имконини моделлаштиришни ривожлантиришга Россия академияси тизимида, АКШ Колорадо университетида, Австрия Вена университети, Санкт Петербург политехника университети, Москва давлат қурилиш университети, шунингдек бошқа илмий-тадқиқот институтларида фаолият юритадиган олимлари катта хисса қушдилар. Гидродинамик жараёнларни моделлаштириш бўйича дастурлар тўпламини яратишда Россиялик олимлар бўлган В.М.Прудовский, А.Н.Милитеев, В.М.Ляхтер, Г.Л.Гладковларнинг тадкикотлари маълум натижаларини берган. Бундан ташқари Республикамиз ва чет элда дарё ўзанлари гидравликасида математик моделлаштириш ва сонли тадқиқотлар олиб боришда J.A. Kunj, F.M. Holly, A. Verwey, В.К. Дебольский, В.В. Беликов, Д.Р.Базаров, А.М.Арифжанов, С.И.Худойкулов ва бошкаларнинг илмий тадқиқот ишлари амалиётга қўлланилиб келинмоқда. Ишлаб чиқилган бир ва икки ўлчамли Сен Венан тенгламаларнинг сонли ечимларга эга дастурлар тўплами гидротехника иншоотларини хисобга олган холда узок масофали сув хавзаларини мураккаб батиметрия ва пландаги кўринишга эга, жумладан ўзан жараёнлари хисоблаш имконини беради.

Мавжуд моделлаштириш усулларини таҳлил қилиш бобда шундай хулоса қилиш имконини берадики, ушбу усулларни қўллаш орқали олинган натижалар, бу натижаларни дала тадқиқот маълумотлари билан таққослаш, ягона тўпламда математик моделлаштиришни тавсифловчи тенгламаларга эга бўлиш, ўзан жараёнларини тавсифловчи дастурларни ишлаб чиқиш бўйича тадқиқотлар олиб бориш кейинги ўн йилликларда мухим рол ўйнайди.

Тўғонсиз сув олишда чўкиндиларнинг режимини таклиф қилинаётган конструкциялар учун назарий ва экспериментал тадқиқотлар асосида ишлаб чикиш илмий тадкикот ишининг асосий максадини ташкил килади.

"Очиқ ўзанларда оқимнинг беқарор харакатини моделлаштиришда фойдаланиладиган гидродинамик тенгламалар" деб номланган иккинчи бобида сув оқимининг беқарор ҳаракатида бир ва икки ўлчамли гидродинамика тенгламалари, оқимнинг беқарор ҳаракати икки ўлчамли математик модели, қўлланилиш соҳалари ва сонли тадқиқотлар натижалари келтирилган.

Ушбу бобда очик ўзанлар учун бир ўлчамли ва икки ўлчамли (планли) математик моделлари ва сонли алгоритмлари, шунингдек ўзан-қайирда оқимнинг икки ўлчамли модели батафсил келтирилган. Асосий эътибор тузилмаган учбурчак ва учбурчак-тўртбурчак тўрларда амалга оширилган икки ўлчовли сонли алгоритмларга қаратилади. Ушбу алгоритмлар ва дастурлар кўплаб аник объектларнинг компютер моделларини яратиш учун ишлатилган.

$$\frac{\partial Q}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial x} \left(QU + \frac{1}{2} \int_{Y_{qan}}^{Y_{\tilde{y}HZ}} h^2 dy \right) = gi\omega - \lambda \frac{Q^2}{\omega R} + F \tag{1}$$

$$\frac{\partial \omega}{\partial t}\Big|_{Z_{\text{TV6}} = const} + \frac{\partial Q}{\partial x} = 0$$
 (2)

$$\frac{\partial \omega S}{\partial t} + \frac{\partial QS}{\partial x} = -K(S - S_H) \tag{3}$$

$$\left(1 - p \frac{\partial \omega}{\partial t}\right|_{z=const} = -K(S - S_H) \tag{4}$$

бунда: Q — ўзанда харакатланаётган икки фаза (сув + қаттиқ жисм заррачалари нанослар) оқимнинг сарфи; t — вақт; $U = Q/\omega$ — оқимнинг ўртача тезлиги; ω - оқимнинг харакатдаги кесим юзаси; g — эркин тушиш тезланиши; $Y_{\dot{y}_{HZ}}$, Y_{uan} - мос равишда ўзан чап ва ўнг қирғоқларининг сув оқими билан туташган чизиғи координаталари; $h = z - z_{\rm тy6}$ — оқим чуқурлиги; z —сув сатхи баландлиги белгиси (Y координатага боғлиқ эмас); $z_{\rm тy6}$ — ўзан туби белгиси, $i=\sin\alpha\approx\alpha$ - оқим ўқининг 0X горизонтал текисликка нисбатан қиялиги (α - улар ўртасидаги бурчак); λ — гидравлик ишқаланиш коэффициенти; $R=\omega/\chi$ — гидравлик радиус; χ — хўлланган периметр; F — ўзаннинг нопризматиклигини хисобга олувчи зичликка нисбатан бирлик узунликка мос келувчи солиштирма куч; q ён томонлама оқимнинг солиштирма сув сарфи S — нанос заррачаларининг оқим таркибидаги ҳажмий микдори; S_H - оқимнинг ташувчанлик қобилияти; K -ўзан тубидаги нанослар ва оқим ўртасидаги алмашинув жадаллигини қўрсатувчи коэффициент; p-грунт ғоваклиги. (грунт таркибидаги бўшлиқликларни шу грунтнинг табий ҳажмига нисбати).

Бу тенгламалар системасини ечиш ва қулай шаклга келтириш учун унинг дивергент шаклига келтириш керак. Бунинг учун тенгламалар системасини алоҳида қўриб чиқиб, уларнинг мантиқан моҳиятини кам ўзгартирадиган, лекин амалиёт учун керакли натижа бериб, кўринишини сақлаб қолиш имкониятини мавжуд бўлган айрим чекланишлар қабул қилинади. Факатгина оқим бир ўлчамли бўлганда, яъни кўндаланг қирқим бўйича тезлик бир хил ва кўндаланг йўналиш бўйича сув сатхини инобатга олиш керак бўлади.

Икки ўлчамли компютер моделлар сифатида сув окимининг харакатини ифодаловчи моделни куйидаги куринишдаги ифодалаш мумкин:

$$\frac{\partial Q_i}{\partial t} + \frac{\partial Q_j U_j}{\partial x_j} + gh \frac{\partial z}{\partial x_i} = -\lambda Q_i \frac{|U|}{2h} - gh \frac{\partial z_0}{\partial x_i} \quad (i, j = 1, 2)$$
 (5)

$$\frac{\partial z}{\partial t} + \frac{\partial Q_i}{\partial x_i} = 0 \tag{6}$$

$$(1-p)\frac{\partial z_{\partial}}{\partial x_{i}} + \frac{\partial q_{i}^{(s)}}{\partial x_{i}} = 0$$
 (7)

$$q_i^{(s)} = U_i + hs + D \frac{\partial z_0}{\partial x_i}$$
 (8)

$$D = a_q hs |U| \left(1 - \frac{0.67 \alpha_w a_s |U|}{w(\alpha_h + \alpha_w |U|)/w} \right)$$
 (9)

 $q_{i}^{(s)} = U_{i} + hs + D \frac{\partial z_{\partial}}{\partial x_{i}}$ (8) $D = a_{q}hs|U|\left(1 - \frac{0,67\alpha_{w}a_{s}|U|}{w(\alpha_{b} + \alpha_{w}|U|)/w}\right)$ (9)
бунда: $Q_{i,j}$ – солиштирма сув сарфи векторлари ташкил этувчилари; $U_{i,j}$ — оқимнинг чуқурлик бўйича ўрталаштирилган тезликлари, x_i — ўзаннинг пландаги координаталари; z – оқим сатҳи баландлиги белгиси; z_b – ўзан туби белгиси; h — чукурлик; λ — гидравлик ишқаланиш коэффициенти; a_q , a_s , α_q , $lpha_w$, $lpha_b$ — тузатиш коэффициентлари. Тубда сурилиб ҳаракатланаётган нанослар учун: $\alpha_q \approx 3.3, \; \alpha_s \approx 0, \; \alpha_w \approx 0.01, \; \alpha_b \approx 0.24.$ Оқим таркибидаги муаллақлашган нанослар учун: $\alpha_q \approx 3.3, \, a_s \approx 1.49, \, \alpha_w \approx 0.04, \, \alpha_b \approx 0.24; \, q_i^{(s)}$ наносларнинг солиштирма сарфи, p –ўзан ўтадиган грунт ғоваклиги; D – окимнинг диффузиясини характерловчи коэффициент.

Ушбу икки ўлчамли компьютер моделини асосини Сен-Венан тенгламалари системаси ташкил қилади. Бу модел ўзан қирғоқлари ва тубининг деформацияланишини (ювилиш ва лойқа босиш) бир вақтнинг ўзида хисоблаш имконини бериб, окимнинг гидродинамик параметрларини ўзгаришини моделларга нисбатан тўликрок инобатга бошка имкониятини беради. Иккинчи бобда тўғонсиз сув олишда дарёда ўзан жараёнларини башорат қилишда проф. Д.Р. Базаров ва проф. А. Н. Милитеев томонидан ишлаб чикилган бир ўлчовли ва икки ўлчовли математик моделнинг қўлланилиши натижалари тахлил қилинди.

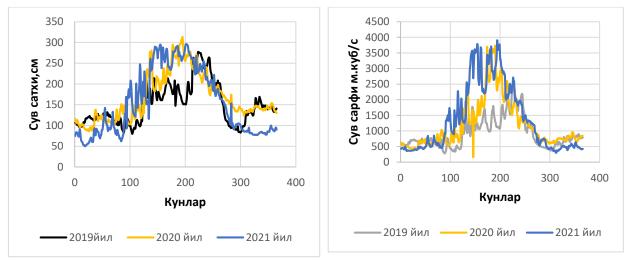
Диссертациянинг "Карши магистрал каналига тўғонсиз сув олиш сохасининг хозирги холати ва бош иншоотнинг эксплуатацион режими" деб номланган учинчи бобида КМК га сув олиш худудида мавжуд эксплуатация муаммоларини аниқлаш мақсадида олиб борилган тадқиқот натижалари келтирилган.

Амударёдан КМКга сув олишда канал бош кисмининг тез лойкаланиши ва чўкиши туфайли қийинчиликлар юзага келади. Сувнинг таркибига қараб, каналнинг кириш қисмига ҳар йили лойқалиги 5-8 кг/м³ гача бўлган оқим киради. Йиллик чўкинди микдори 8 дан 12 миллион тоннагача бўлади (1расм). Ўзан қайта шаклланиши тахлиллари шуни кўрсатадики, Амударёнинг асосий ўзанининг ўзгариб туриши, сув олишнинг кўпайиши, дарёда хаддан ташқари лойқа оқизиқлар кўпайиши натижасида сув олиш трассаси остига чўкиндилар йиғилади. Бу канал тубининг чуқурлашишига ва кўтарилишига олиб келади. Кўпгина холатларда окимнинг жадал окиши хамда лойка чўкиндиларни сув олиш каналининг ўнг қирғоғига ташланиши оқимнинг чап қирғоққа силжишига қисман таъсир кўрсатади.



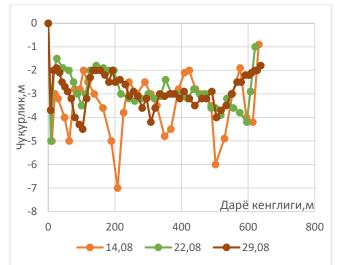
1-расм. Йиллар бўйича КМК участкасида кириб келган лойқа ва тозалаш хажми

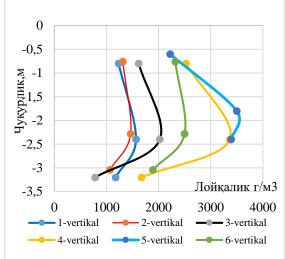
Амударёнинг ҚМК сув олиш жойидаги муҳити бир вақтнинг ўзида бир хил сув сарфига мос келмайдиган гидравлик характеристикалар билан тавсифланади. Бир хил сув сатхи баландликларида сув сарфлари бир-биридан тахминан 2 баробар фарқ қилиши мумкин, шу билан бирга, сув сатхининг ўзгариши эса ± 0.6 м гача бўлиши мумкин (2-расм).



2-расм. Керки сув ўлчаш постидаги ўртача кунлик сув сатхлари ва сарфлари ўзгариши

Бу сув сатхи баландликларида сув сарфлари бир-биридан катта фарқ қилиш ўзаннинг жудаям бекарорлиги ва юкори харакатчанлиги, қисқа вақт ичида каналнинг катта ўзан жараёнлари содир бўлиши мумкинлиги билан изохланади. Дарёнинг гидравлик режими окимнинг тезлиги, чукурлиги ва кенглигини сезиларли даражада қайта тақсимланиши билан изохланади. Уларнинг ўрта оким кисмида ўзгаришлар динамикаси: максимал тезликлар 1-5 м/с, ўртача тезликлар 0,3-2,5 м/с, максимал чукурлик 2-12 м, ўртача 1-5 м, кенглиги 150-2000 м, нишаблиги 0,00018-0,00032 ташкил қилади. Окимнинг энг юкори тезлиги ва чукурлиги окимнинг марказида, табиий ва сунъий оким сиқилган жойларида ва Пулизиндан қояси қирғоғи яқинида (ўзаннинг эгилишида) кузатилади (3-расм).





3-расм. ҚМК тўғонсиз сув олиш 4-расм. худуди ўзани тубининг ўзгариш вертика динамикаси чукурля

4-расм. Танланган створдаги вертикалларда лойқаликни чуқурлик бўйича ўзгариши

Олинган лойқа оқизиқлар намуналарининг тахлили Туркманистондаги КМК лабораториясида ўтказилди (4-расм). Унга кўра қуйидаги фракцияларнинг оғирлиги бўйича % билан тавсифланди: d>0,25 мм (W>26 мм/с) , d=0,25-0,05 мм (W=26-2 мм/с) , d=0,05-0,015 мм (W=2-0,2 мм/с) , d=0,016-0,005 мм (W=0,2-0,02 мм/с) , d<0.005 м (W=0,02 мм/с).

Амударёга хос бўлган қирғоқларнинг шиддатли ювилиш кутилмаган оқибатларга олиб келади, яъни яқин атрофдаги экин майдонлари ва аҳоли пунктларининг ювилиши, тўғонсиз сув олишни қийинлашишига олиб келади. Дарёдаги ўзан жараёнлари учун КМК сув олиш соҳасида дала тадқиқотлари натижаларига кўра, дарё қирғоғининг ювилиши жадаллиги, ўпирилиш бурчагига ва оқимнинг гидравлик элементларига қараб қўйидагича аниқланди:

$$S = 4.6 \left(1 - \frac{B_2^{1.5}}{B_1^{1.2}} \right) \cdot \rho_1 \cdot B_1 \cdot \sin \alpha_1 \, ^{\text{M}} / _{\text{KYH}}$$

бунда: B_1 , B_2 - дарё қирғоғига яқин бўлган створдаги ўртача оқим тезлиги; ρ_1 - дарё қирғоғига яқин бўлган створдаги сувнинг лойқалиги; α_1 - оқим йўналишининг бурчаги (ўпирилиш бурчаги).

Гидравлик оқим элементлари билан 2021-йил 7-июлдан 23-сентабргача чап қирғоқнинг ўртача суткалик ювилиш жадаллиги қуйидагича аниқланди: ўртача тезлик υ =0,72 м/с; ўртача чуқурлик h=2,2 м; лойқалик ρ – 2,65 кг/м³ ва оқимнинг қирғоққа қиялиги α =30°. Ўтказилган кузатишлар натижалари шуни кўрсатадики, кузатувлар даврида деформация (ювилиш) жадаллиги 1,17 м дан 4 м/кунни ташкил қилди.

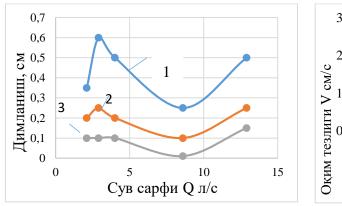
КМКда сув олиш шароитларини яхшилаш ва каналнинг кафолатланган режали оқим сарфини ошириш учун каналнинг кириш қисми яқинида Амударёнинг катта чуқурликларни сақлаб туриш, шунингдек ўрта оқимда ўзанни ростлаш ишларини тизимли равишда амалга ошириш зарур бўлади.

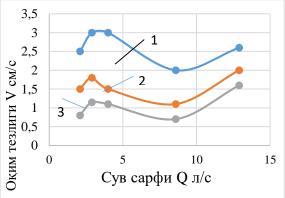
Диссертациянинг "КМКга тўғонсиз сув олишда окимнинг бекарор харакатини ўрганиш бўйича экспериментал тадкикотлар натижалари"

деб номланган тўртинчи бобида Қарши магистрал каналига кириш худудида Амударё оқимини ўрганиш бўйича экспериментал тадқиқот натижалари, каналга кириш қисмида сув сатхини максимал даражада ушлаб туриш ва ўзан туб чўкиндиларини сув олиш каналига кирмасдан ўтишини таъминлаш вариантлари келтирилган.

Экспериментал тадқиқотлар 3 босқичда ўтказилди ва оқимнинг гидравлик параметрлари аникланди. 1 босқичда оқимни бошқарув иншшотларини қўллаш, 2 босқичда тадқиқотлар тўғонсиз сув олишда пионер хандак бўйича оқимни йўналтириш, 3 босқичдаги тадқиқотлар сув олиш худудида ўзан жараёнлари содир бўлиши бўйича олиб борилди.

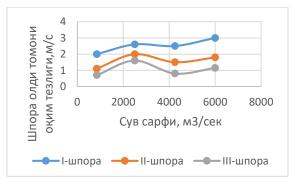
Экспериментал тадқиқотлар **1 босқичида** ҳимоя бошқарув иншоотлари ёрдамида келаётган оқимга нисбатан турли бурчакларда ва бир-бирига параллел равишда жойлаштирилди. Дамбаларнинг узунлиги ва улар орасидаги масофани шундай қабул қилинганки, юқори оқим тезлигида қолган канал кенглиги дарё ўзанининг тартибга солинган барқарор кенглигига тенг бўлади. Учта оқим йўналтирувчи дамба тизим канални торайтириб, оқимнинг ўнг томонга, сув олиш иншоотининг бош томон бурилишини таъминлади. Оқим йўналтирувчи дамба тизимлари орқасидаги тезлик нолга тенг бўлмаган қийматгача пасайган (4-расм).

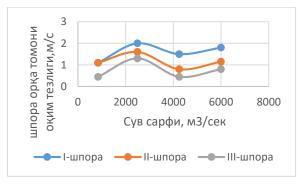




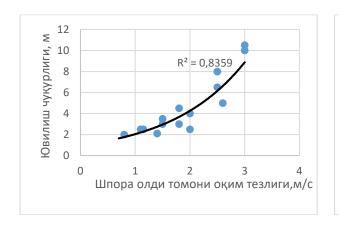
5-расм. Оқим йўналтирувчи шпоралар таъсирида оқим тезлиги ва сарфи қийматининг ўзгариш динамикаси

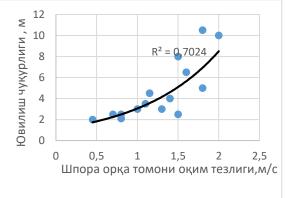
Тадқиқотлар давомида асосий оқимнинг кўндаланг димланиш ҳосил бўлган ва унинг таъсир зонасида сув сарфи ва тезлиги пасайди. Натижада лойқа чўкиндилар чўкиши содир бўлиб, оқимнинг бир қисми чап қирғоққа сурилди (5-расм).





6-расм. Автомодел сохадаги оким йўналтирувчи шпоралар таъсирида оким тезлиги ва сарфини ўзгариши





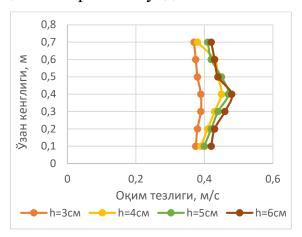
7-расм. Автомодель сохадаги оким йўналтирувчи дамба таъсирида оким тезлиги ва ювилиш чукурликлари

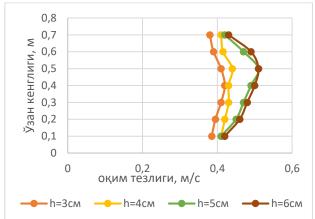
Шпораларни узунлигини танлаш учун дастлабки хисоб-китоблар М.Р.Бакиев, И.Я. Орлова ва С.Т.Алтунин методлари бўйича қабул қилинди. Шунингдек Р.Уркинбаев, Д.Р.Базаров методикаси бўйича тадқиқотларни моделлаштиришда гравитацион ўхшашлик мезони сақланган холда Рейнольдс сони автомодель соҳадаги қийматларига мос келиши таъминланди. Натижада, берилган кенглик шкаласида ювилувчи дарё тубини моделлаштириш тамойилининг барча талабларига жавоб берадиган вертикал масштабнинг оптимал қийматлари горизонтал бўйича 1:500 ва вертикал бўйича 1:40 қийматлари аниқланган. Енгил ювилувчи ўзанларда шпорларни аниқ тасвирлаш мумкин эмаслиги сабабли, тахминий моделлаштириш усулидан яъни оқимнинг ўрталашган гидравлик элементларни ўзгариши кўра хисоблар олиб борилди. Шпоралар таъсирида сиқилган участкада тезликни аниқлашда, сув оқимининг максимал тезлиги 0,1% таъминланганликда келиб чиққан ҳолда, v= 3,0 м / сек деб қабул қилинди (6,7-расм).

Шпорлар ўрнатишда чўкиндиларнинг чўкиши, шпораларнинг ўлчами ва каршилиги таъсирида ўзаннинг туби ва шу билан бирга сув сатҳи кўтарилди. Бундай ҳолда, окимнинг ўнг томонга оғиши дарҳол содир бўлмади, вакт давомида ҳар бир шпораларнинг таъсирида содир бўлди. Учта шпоранинг биринчиси дарё окимининг тахминан 10% ни, иккинчиси тахминан 15% ни ва учинчиси тахминан 20% ни бошқариши кузатилди. Натижада, бутун оким қарама-қарши қирғоққа йўналтирилди.

Экспериментал тадқиқот ўтказишлар **2 босқичида** яъни пионер хандак бўйича оқимни йўналтиришда давомида дастлаб тўғри ва эгри ўзанда оқим элементлари бўлган чукурлик, оқим тезлиги ва шу асосида сув сарфлари ўзгариши бўйича ўлчов ишлари олиб борилди. Экспериментал тадқиқотлар сув сарфининг ўзгариши $\mathbf{Q} = 9\text{-}25$ л/с гача сув сарфи, $\mathbf{v} = 0.38\text{-}0.51$ м/с гача оқим тезлиги ва оқим чукурлиги $\mathbf{h} = 3\text{-}6$ см гача бўлган қийматларда назорат ўлчов қурилмаси орқали амалга оширилди. Оқим чукурлиги 3 см ва сув оқими тезлиги 11.04 л/с бўлган биринчи оқимдаги максимал оқим тезлиги 0.385 м/с ни ташкил этди. Иккинчи участкада максимал оқим тезлиги 0.39 м/с га ўзгарди

ва сув сарфи 10,89 л/с ни ташкил этди. Бирок, сув олиш каналининг таъсирига якин бўлган худудда оким тезлиги пионер хандак кенглигига қараб ҳар хил қийматларга эга бўлди.

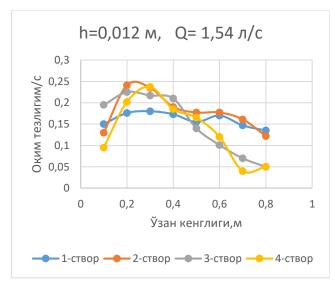


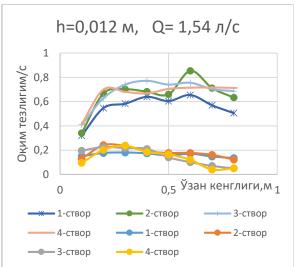


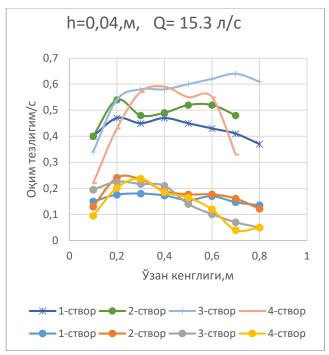
8-расм. Экспериментал тадқиқотларнинг 2-боскичида пионер хандак 30^{0} бурчакда жойлашганда оқим тезлиги ўзгаришлари

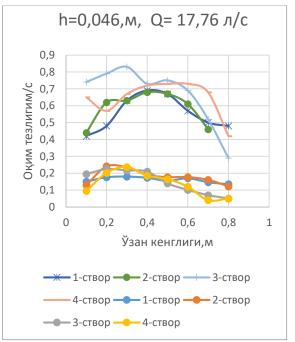
Экспериментал тадқиқотлар дозатор ёрдамида лойқа чўкиндиларни аралаштирилиб ўтказилди. Лойқа бўлмаган шароитларга нисбатан оқим йўналиши ва тезлигида сезиларли фарқлар кузатилди. Унга кўра, лойқалик холатида сувнинг 3 см чукурлигида сув сарфи 9,12 л/с ни ташкил этди (8-расм). КМК тўғонсиз сув олиш каналига сувнинг узлуксиз оқиб боришини таъминлаш мақсадида 30° , 45° ва 60° намунали бурчакларда пионер хандақ ўрнатиш орқали тажрибалар ўтказилди. Учта холатда хам сув чукурлиги 3 см дан 6 см гача оширилди.

Экспериментал тадқиқотларнинг **3-босқичида** пастки бъефда сув оқимининг турли тезликларида оқим чуқурлигининг ўзгариши ўрганилди. Тадқиқот давомида тўғонсиз сув олиш жойидан 200 см масофада пастда жойлашган 4 та участкада чуқурлик ва оқим тезлигининг ўзгариши кузатилди.









9-расм. Экспериментал тадқиқотларда оқим тезлигини кенглик бўйича тақсимланиши

Кузатишлар давомида 4 та створда чукурлик бўйича сув окимининг ўзгариши графиклари тузилди. Сув окимининг ўзгариши тартибга солувчи лойиха билан таъминланди. Экспериментал тадкикотлар Q=1-18 л/с, сув окими тезлиги $\vartheta=0,1$ -0,8 м/с гача, оким чукурлиги h=0,5-5 см бўлган холларда ўтказилди (9-расм).

Амударёнинг тўғонсиз сув олиш қисмининг пастки бъефида ўтказилган тажриба ва дала тадқиқотларини солиштиришларга маълум бўлдики, чукурлик ва янги ўзан жараёнлари натижасида катта ўзгаришлар содир бўлади. Ушбу участкаларда дарёнинг асосий қисми кенг ўзанга эга эгри оқимни хосил қилади (9-расм).



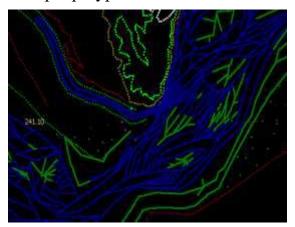


9-расм. Ўзан ювилишини аниклаш бўйича экспериментал тадкикотлар курилмаси

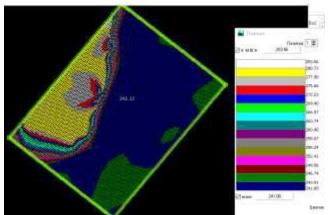
Экспериментал тадқиқотлар натижасида эгри ўзанли каналларда қирғоқларнинг ювилиш соҳалари (оқимларнинг шаклланиши) аниқланди ва уларни ювилишдан ҳимоя қилиш усули такомиллаштирилди. Ювилиш

контури бўйлаб химоя қилиш, пастки бъефни чап қирғоғини тошлар билан тўлдириш орқали мустахкамлаш бўйича тадқиқотлар олиб борилди.

Диссертация ишининг "Амударёдан тўғонсиз сув олиш сохасида ўзанида окимнинг бекарор харакатини ўрганиш бўйича сонли тадкикот натижалари" номли бешинчи бобида Амударёнинг КМК тўгонсиз сув олиш сохасида сув окимининг икки ўлчамли гидродинамика тенгламалари асосида математик моделнинг қўлланилиши бўйича сонли тадқиқотлар натижалари келтирилган. Амалга оширилган сонли тадқиқотлар доирасида тўғонсиз сув олиш сохасида маълум вакт оралиғида ва ўтишларда окимнинг таксимланиши (сув сатхи ва сарфи), ўрталашган чукурликдаги тезлик ва лойка окизиклар векторлари ўрганилди.



10-расм. Қайта тикланган рельефнинг бўлаги



11-расм. Тўр катакларининг марказларига интерполяция қилинган рельеф, моделлаш тирилган майдон чегараси

КМК сув олиш сохасида гидродинамик моделлаштириш, объект жойлашган худуднинг рельефини математик моделини топографик хариталар ва сунъий йўлдош тасвирлари, топографик съёмка материаллари, Амударёнинг кўнланг кесими бўйича ўлчанган маълумотлар ва бошқа материаллардан фойдаланилди. Рельеф моделини тайёрлашда биз манбаларнинг ягона координатаметрик тизимида тўпланган рельеф маълумотларидан фойдаландик. (10-11 расм).

Сен-Венан дифференциал тенгламасини интеграллаш билан боғлиқ мураккаб математик масалалар дарё ўзанларида сув окимининг харакатини белгиловчи параметрларни аниклашда фойдаланилади. Хозиргача уч ўлчовли моделлаштиришнинг тўлик ечимини хал килиш учун самарали алгоритмлар деярли мавжуд эмас. Шунинг учун икки ўлчамли моделлаштиришда масштабни қуйидагича келтириш мумкин:

$$M_L = L_n^2 T,$$

 $M_L = L_n^2 T,$ бунда L_n -чизикли масштабнинг планда кўриниши бу ерда h -оким чуқурлиги.

$$T = \frac{L_n}{II}$$

U -қуйидаги шарт бажарилганда оқим тезлигини характерли кўриниши, шунингдек

$$\frac{\rho_{\text{max}} - \rho_{\text{min}}}{\rho_{\text{max}} + \rho_{\text{min}}} << 1$$

Гидродинамиканинг умумий тенгламалари ёзилади:

намиканинг умумии тенгламалари езилади.
$$\frac{\partial u_i \rho}{\partial t} + \frac{\partial u_i u_j \rho}{\partial x_j} + \frac{\partial \rho}{\partial x_i} = \frac{\partial \tau_{ij}}{\partial x_j} + g_i \rho$$

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial u_i \rho}{\partial x_j} = 0; \quad \frac{\partial S_r}{\partial t} + \frac{\partial S_r u_j}{\partial x_j} = q_{Sr}$$

$$\rho = f(S_r); \quad i = 1,2,3,$$
(10)

 $ho = f(S_r);$ i = 1,2,3, бунда $u_i - x_i$ буйича ҳақиқий тезлик векторининг проекцияси, p - гидродинамик босим, τ_{ij} - жисмоний силжиш кучланишлари тензорининг компоненти, ρ - зичлик, g_i - эркин тушиш тезланиши векторининг компоненти q_{Sr} - Нютон суюқлиги учун моддаларнинг ташкил этувчилари S_r - зичликни аниқлашда фойдаланилган баъзи кўрсаткичлар (харорат, туз микдори ва х.к)

$$\tau_{ij} = \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i}\right) \nu \rho,$$

Бундан қуйидаги тенгламалар системасига ўтиш мумкин:

$$\begin{cases}
\frac{\partial u_{i}}{\partial t} + \frac{\partial u_{i}u_{j}}{\partial x_{j}} + \frac{\partial u_{i}w}{\partial z} + g\left(\frac{\partial z_{\Gamma}}{\partial x_{i}} + \frac{1}{p}\int_{z}^{z_{\Gamma}}\frac{\partial \rho}{\partial x_{i}}\partial z\right) = \frac{\partial}{\partial z}\nu_{T}\frac{\partial u_{i}}{\partial z} + \frac{\partial}{\partial z}\frac{\mu}{\rho}\frac{\partial u_{i}}{\partial z} \\
\frac{\partial u_{i}}{\partial x_{i}} + \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \\
\frac{\partial S_{r}}{\partial t} + \frac{\partial S_{r}u_{j}}{\partial x_{j}} + \frac{\partial S_{r}w}{\partial z} = \frac{\partial}{\partial z}D\frac{\partial S_{r}}{\partial z} + q_{Sz} \\
\rho = \rho(S_{r})
\end{cases} \tag{11}$$

бунда: D — вертикал диффузия коэффициенти (ν_T -турбулент ёпишқоқлик коэффициентини аналоги), одатда қуйидагича ифодадаланади, $D=\alpha \nu_T, S_r$ —масштабдаги кўрсаткичларнинг концентрацияси.

(11) тенгламалар системаси суюқликнинг реалогияси ҳақида ҳеч қандай махсус тахминларсиз импулс ва массанинг сақланиш қонунларидан келиб чиқади. Тенгламалар системасини ёпиш учун пастдаги силжиш кучланишлари (τ_i) ва оқим характеристикаларининг қолган қисми ўртасидаги муносабатни ўрнатиш кифоя. Одатда бу муносабатни қуйидагича ифодалаш мумкин.

$$\tau_i = \lambda u_i |u|/2,\tag{12}$$

Бунда λ - гидравлик қаршиликнинг скалаяр коэффициенти Маннинг формуласи бўйича хисобланади:

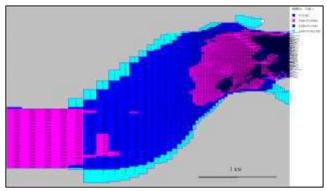
$$\lambda = \frac{2g}{C^2} = \frac{2gn^2}{h^{1/3}},$$

Бунда C — Шези коэффициенти, n — ғадир будирлик коэффициенти.

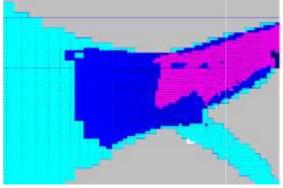
Сув оқимининг чуқурлиги қаралаётган мухандислик масаласи учун оқимнинг пландаги кенглигидан бир неча маротаба кичик бўлиши h << L, ўзан шундай кенгликка эга бўлиши керакки (B < 2L), гидравлик жараённи икки ўлчамли масала кўринишда ҳисоблаганда бир ўлчамли масалага нисбатан кўпроқ маълумот олиш имкониятини бериши керак.

Дарёдаги оким режимини ўрганиш учун гидравлик сонли тадкикотлар Амударё юкорида кўрсатилган дастур бўйича ўрнатиш усули бўйича амалга оширилди: хисобланган бўлакда маълум бир бошлангич сув сатхи ўрнатилди, бу бўлакка киришда сув окими, КМКга олинган сув сарфи ва сув сув сатхи учун эгри чизик белгиланди. Хисобланадиган кисмнинг чикиш жойидаги оким

сарфи ва сув сатҳи ўртасидаги боғлиқликлар, сув олиш каналига олинган оқим сарфи, киришдаги сув сарфи ва соҳадан чиқишдаги оқим сарфи йиғиндиси тенг бўлгунга қадар амалга оширилди.



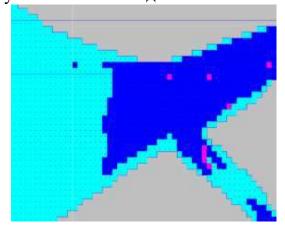
Сер сув даврда тезлик майдони Q=6800 м³/с, n=0,021



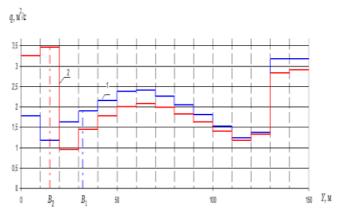
Кам сувли даврда тезлик майдони Q =300 м 3 /с. КМК q=50 м 3 /с олинади. n=0,021

12-расм. Кам сувли ва серсув даврларда КМК сув олиш сохасида сонли тадкикот натижалари

12-расмда муҳандислик чора-тадбирларсиз ва пионер хандақ мавжуд бўлган вариантлар учун унга бевосита яқин жойлашган сув олиш жойидан юқори қисмдаги оқим тезлиги майдонлари кўрсатилган. Амалга оширилган сонли тадқиқотларга кўра, узунлиги 300 ва 500 м ва кенглиги 20 м бўлган хандақ мавжуд бўлганда, КМК га кирадиган барча сув пионер хандақ орқали ўтиши таъминланди.



Q=300 м³/с. КМК q=50 м³/с. n=0,021. Бир хилдаги тўр. Пионер хандак 300-500 м



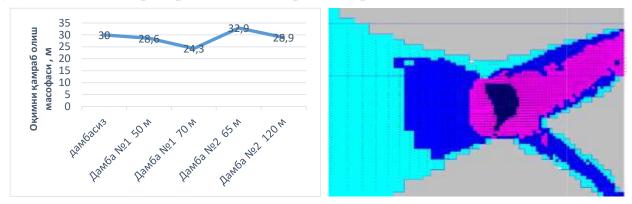
КМК сув олиш жойида солиштирма сув сарфи диаграммаси. B_1 - мухандислик чораларисиз, B_2 — пионер хандақ мавжуд холатда

13-расм. Мухандислик тадбирларсиз ва пионер хандак мавжуд бўлган холатлар учун сув олиш жойидан юқорида створларда оқим тезлиги майдонлари

Хисоблаш натижаларига кўра, пионер хандаклар мавжуд холатда оқим тезлиги пионер хандак бўлмаган холатга қараганда анча камрок. Кўриниб турибдики, хандакнинг узунлиги етарли бўлса, хатто кичик ўлчамдаги чўкиндиларни ҳам деярли ушлаб турилиши мумкин (13-расм).

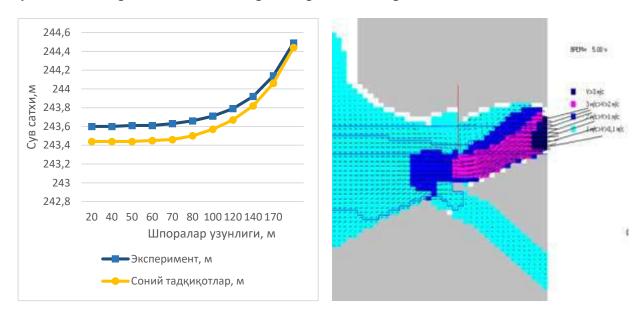
14-15 расмда дарёнинг акваториясида қурилиш пайтида сув олиш соҳасидаги юза майдон бўйича тезлик тақсимланиши кўрсатилган. Амударёдан чапдан, КМК сув олиш жойига қарама-қарши жойлашган оқимни йўналтирувчи дамбалар (шпоралар) оқимни ўнг қирғоқ ва сув олиш томон суради. Дастлаб, иккита варианти кўриб чиқилди:

1-вариант сув олиш жойидан тахминан 150 м юқорида 50-70 м узунликдаги ва сув олиш жойидан тахминан 250 м юқорида 65-120 м узунликдаги шпоралар билан чап қирғоқда ўрнатилган.



14-расм. Сув олиш жойидан 150-250 м юқорида оқимни йўналтирувчи шпоралар схемаси.

Шундай қилиб, КМК сув олиш жойидан 150 м юқорида (1-вариант) чап кирғокда жойлашган оқим йўналтирувчи шпоранинг схемаси КМК сув олиш жойидан 250 м баландликда жойлашган шпорадан кўра самаралирокдир. Аслини олганда, узунлиги 65 м бўлган 2-шпора КМК сув олиш шароитига умуман таъсир қилмайди, узунлиги 120 м бўлган №2 шпора эса узунлиги 50 м бўлган 1-шпора оқимига таъсири деярли тенгдир.



15-расм. Каналга киришга қарама-қарши бўлган оқим йўналтирувчи шпоранинг схемаси

Шпоранинг жойлашишини 2-вариантида шпораларни КМК сув олиш жойига қарама-қарши қуйиш сув олиш жойидаги сув сатхини ошириш орқали

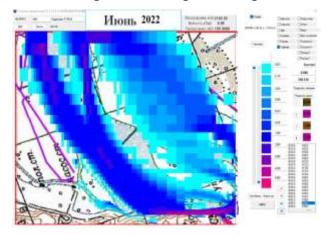
вазиятни яхшилайди. Аммо шуни таъкидлаш керакки, тўғон дарё ўзанида кулай мустаҳкам пойдеворга эга эмас ва унинг узунлиги ошгани сайин оқим ўзаги аста-секин дарёнинг чап қирғоғига ўтади, бунинг натижасида сув каналга оқишини тўхтатиши мумкин.

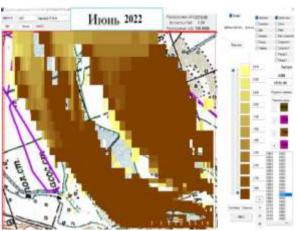
Ўзан тубида чўкиндиларнинг деформациясини ҳисобга олган ҳолда режалаштирилган оқимларни ҳисоблаш дастури дарё ўзанлари ва каналларидаги оқимларнинг нотекис тўртбурчаклар тўрлар тармоғида сонли моделлаштириш учун мўлжалланган. Ўзан тубида чўкиндиларнинг ҳаракатланиши Бегнолд формуласи ёрдамида тубни чўкиндиларнинг белгиланган ҳажми ва моделга кирадиган сувнинг лойқалиги учун ҳисоблаб чиқилди.

$$Q_s = Q \frac{\rho \times \rho_S}{\rho_S - \rho} \frac{C_f V^2}{gh} \left(\frac{0.13}{f - I} + \frac{0.01}{\frac{W}{V} - I} \right)$$

бунда: Q_S - оқимнинг масса ташувчанлик қобилияти, Q - сув сарфи, ρ - сувнинг зичлиги, ρ_S - грунтнинг зичлиги, C_f - ўзанннинг ғадир будурлигини тавсифловчи коэффициент, V-динамик тезлик, $f=tg(\varphi)$ - чўкиндининг ички ишқаланиш коеффициенти, φ - чўкиндининг ички ишқаланиш бурчаги, W - чўкиндининг гидравлик катталиги.

16-расмда КМК сув олиш соҳасида турли хил сув сарфлари учун оқим йўналиши бўйича чуқурликларни ва лойқалик чўкиндиларнинг ўзгаришини кўрсатилган. Лойқа оқизикларнинг оқимга таъсирини аниклаш учун сонли тадқиқотлар натижалари келтирилган.





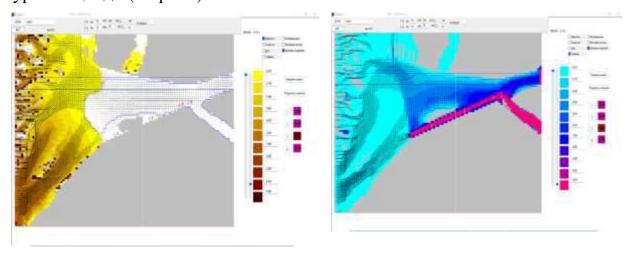
КМК тўғонсиз сув олиш худудида $Q=2163 \text{ m}^3/\text{c}$ да чукурликлар ўзгариши. КМК $q=180 \text{ m}^3/\text{c}$.

КМК тўғонсиз сув олиш сохасида лойқалик Q=2210 м³/с да ўзгариши. КМК q=180 м³/с.

16-расм. КМК тўғонсиз сув олиш худудида чукурлик ва лойқаликнинг ўзгаришни сонли тадқиқот натижалари

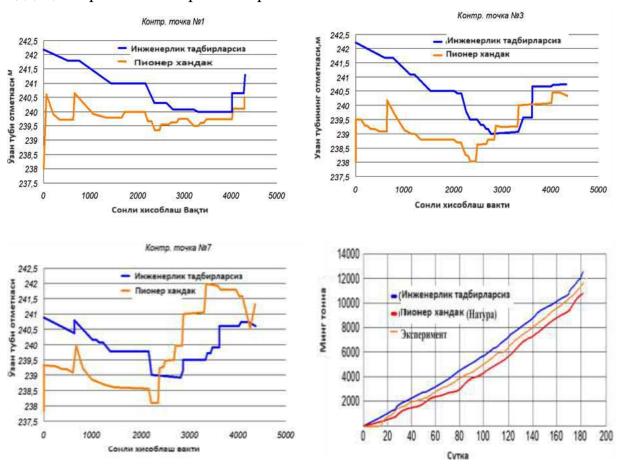
Тадқиқотлар давомида Қарши магистрал каналига сув оқимининг йўналиши бўйича бир қанча вариантларда пионер хандақ ўрнатилди ва каналга оқим йўналиши йўналтириш масалалари ўрганилди. Ушбу тадқиқотларда Қарши магистрал каналидаги сув олиш иншоотининг бош

қисмидаги сув сатҳининг максимал даражасига эришиш имкониятлари ҳам кўриб чиқилди (17-расм).



17-расм. КМК га сохасида лойқа оқизиқларни инобатга олиб пионер хандақ мавжуд холатдаги сонли тадқиқотлар натижалари

Амударё сув кам бўлган даврда тўғонсиз сув олишда энг қийин давр хисобланганлиги сабабли чўкиндиларнинг харакати деформация жараёнларини хисобга олган холда турли даврлар учун ўрганилган. Ушбу тадкикот объектида Амударё окими $Q = 2600 \text{ m}^3/\text{c}$ дан $300 \text{ m}^3/\text{c}$ гача ва каналга сувнинг мос равишда $40 \text{ m}^3/\text{c}$ дан $180 \text{ m}^3/\text{c}$ гача бўлган даврларидаги хисоблаш тадкикотлари натижалари келтирилган.



18-расм. Олиб борилган сонли тадқиқотларнинг таққослаш натижалари

Сонли тадқиқотлар натижалари Амударёдан каналга сув олиш бўйича махсус муҳандислик тадбирларини ўтказиш орқали кафолатланган сув олишни таъминлаш мумкинлигини кўрсатди (18-расм). Маълумки, бунинг учун далада олиб борилган тадқиқотлар натижасида олинган маълумотлар базаси юқори даражадаги аниқликни талаб этилади. Ишлаб чиқилган янги сонли усуллари натижасида сув олиш шароитини яхшиланади, бош иншоот қисмида туб чўкиндиларни чўкишини башорат қилиш орқали, сув кам бўлган даврда сув олишни 50-80 м³/с гача ошириш имконияти яратилади. Шунингдек земснарядларни сув олиш соҳасида жойлаштириш ўрни ва чўкиндилардан тозалаш ишлари ҳажми 20% гача ортади.

ХУЛОСА

Техника фанлари фанлари доктори (DSc)нинг "Ўзани енгил ювулувчан дарёларда окимнинг бекарор харакатини хисоблаш усулларини илмий ва экспериментал такомиллаштириш" мавзусидаги диссертацияси бўйича олиб борилган тадкикотлар асосида куйидаги хулосалар келтирилди:

- 1. Амударёдан Қарши магистрал каналига бош иншоот орқали кўп микдорда чўкиндиларни кириб келиши, кам сувли даврларда сув сарфи ва сув сатҳининг етарли эмаслиги, қишки даврда эксплуатациясида жиддий қийинчиликларга олиб келади. КМК тўғонсиз сув олиш иншоотини ишлашини яхшилаш мақсадида экспериментал тадқиқотлар 3 босқичда ўтказилди: 1-босқич оқим йўналтирувчи иншоотларни қўллаш, 2-босқич пионер хандақни ишлаб чиқиш. 3-босқич тўғонсиз сув олиш ҳудудида ўзан жараёнларини ўрганиш.
- 2. Амударёдан тўғонсиз сув олиш соҳасидаги оқим ва ўзан жараёнларини ўрганиш учун чуқурлик ва қирғоқ ювилиш шунингдек заррачалар чўкишини инобатга олган кичик сувлар назариясининг самарали натижаси бўлган математик модел ишлаб чиқилган.
- 3. Янги математик модел доирасида кичик сув масалалари ечими учун учбурчак шаклидаги элементар ҳажмлар усулидан фойдаланган ҳолда заррачаларнинг ювилиш ва турли шароитларда оқимда чўкиш жараёнларини кузатиш имконини берувчи сонли усул ишлаб чиқилган.
- 4. Эксперимент ҳисоблашлар турли сув оқими шароитида ўтказилди. Эксперимент натижалари тўғонсиз сув олиш соҳасида дарё тубининг шакли ва ўзан жараёнлари оқим билан боғлиқлигини дала тадқиқотлари билан тасдиқлаш имкониятини яратди. Хусусан, дарёнинг кам сувли даврларида хам пасайган сув сатхлари холатларида кузатилди.
- 5. Экспериментал ва дала тадқиқотларини таққослаш натижаларига кўра, Амударёдан тўғонсиз сув олишни яхшилаш, КМК сув олиш каналларини кафолатланган сув билан таъминлаш бўйича чора-тадбирлар ишлаб чиқилган.
- 6. Сонли тадқиқотлар натижалари шуни кўрсатдики, сув олиш соҳасининг ўнг қирғоғи бўйлаб 30-50 м кенгликда ва камида 241 сув сатхи белгисигача чуқурлиқни таъминлаш сув олиш жараёнининг барқарорлигини таъминланиши асосланган.

- 7. Назарий ва экспериментал тадқиқотлар асосида тўғонсиз сув олувчи каналига чўкиндилар киришини камайтиришни гидравлик схемаларини асослаш орқали оқимни йўналтирувчи пионер хандакни янги конструктив элементлари таклиф қилинди. Натижада тўғонсиз сув олишда ўзан жараёнлари олди олинди ва оқимни сув олиш каналига йўналтириш орқали бош иншоот самарадорлиги 12 % ошириш имконияти яратилди.
- 8. Ўзани енгил ювилувчан дарёлардан тўғонсиз сув олишда оқимнинг беқарор ҳаракатини ҳисоблаш усулларини такомиллаштириш орқали чўкиндиларнинг тқасимланиши ва йўналишини башорат қилиш дастури яратилди. Ишлаб чиқилган дастурни жорий қилиш натижасида КМК тўғонсиз сув олиш ҳудудида ўзан жараёнларининг олдини олишда оқим тезлиги ва лойқаликларнинг тақсимланишини башорат қилиш имконияти яратилган.
- 9. Тўғонсиз сув олиш каналига оқимни йўналтирувчи иншоотларни жойлашиш ўрнини гидравлик схемалари сонли тадқикотлар асосида ишлаб чикилган. Натижада ўзанни тозалаш ишлари самарадорлиги ортиб, йилнинг сув кам бўлган даврларида окимни сув олиш каналига йўналтириш имконияти яратилган.
- 10. Тўғонсиз сув олишнинг пастки бъефида оқим тезлигининг тақсимланиши ва йўналишини башорат қилиш дастури асосида ўзан жараёнларини башорат қилиш технологияси ишлаб чиқилган. Ишлаб чиқилган дастурни жорий қилиш натижасида, тўғонсиз сув олиш иншооти иш режими таъсирида ҳосил бўлган ўзан жараёнларининг олдини олиш имконияти яратилган.
- 11. Тўғонсиз сув олиш зонасидаги туб чўкиндиларнинг деформациясини хисобга олган холда, енгил ювилувчан дарё ўзанларида окимнинг бекарор харакатини хисоблаш усули ишлаб чикилган. Натижада, сув сатхи ва тезлигига караб ўзан жараёнларининг шаклланиш боскичини аниклаш иконияти яратилган.
- 12. Таклиф қилинган сув олишнинг янги усуллари сув олиш шароитини яхшилашга ёрдам беради, бунинг натижасида бош иншоот қисмида туб чўкиндиларни камроқ ушлайди, сув кам бўлган даврда сув олишни 50-80 м³/с гача ошириш мумкин. Натижада чўкиндиларни земснарядлар ёрдамида тозалаш ишлари ҳажми йилига 20 фоизга қисқартирилиб, 1 миллиард 200 миллион сўм иқтисод қилинади.

НАУЧНЫЙ СОВЕТ DSc.03/30.12.2019.Т.10.02 ПО ПРИСУЖДЕНИЮ УЧЕНЫХ СТЕПЕНЕЙ ПРИ НАЦИОНАЛЬНОМ ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКОМ УНИВЕРСИТЕТЕ «ТАШКЕНТСКИЙ ИНСТИТУТ ИНЖЕНЕРОВ ИРРИГАЦИИ И МЕХАНИЗАЦИИ СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА»

НАЦИОНАЛЬНЫЙ ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ «ТАШКЕНТСКИЙ ИНСТИТУТ ИНЖЕНЕРОВ ИРРИГАЦИИ И МЕХАНИЗАЦИИ СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА»

НОРКУЛОВ БЕХЗОД ЭШМИРЗАЕВИЧ

СОВЕРШЕНСТВОВАНИЕ НАУЧНЫХ И ЭКСПЕРИМЕНТАЛЬНЫХ МЕТОДОВ РАСЧЁТА НЕСТАЦИОНАРНОГО ДВИЖЕНИЯ ПОТОКА НА ЛЕГКОРАЗМЫВАЕМЫХ РУСЛАХ РЕК

05.09.07- Гидравлика и инженерная гидрология

АВТОРЕФЕРАТ ДИССЕРТАЦИИ ДОКТОРА НАУК (DSc) ПО ТЕХНИЧЕСКИМ НАУКАМ

Тема диссертации доктора (DSc) технических наук зарегистрирована в Высшей аттестационной комиссии при Министерстве высшего образования, науки и инноваций Республики Узбекистан за № В2022.4DSc/T.576.

Диссертация выполнена в Национальном исследовательском университете «Ташкентский институт инженеров ирригации и механизации сельского хозяйства».

Автореферат диссертации на трех языках (узбекский, русский, английский (резюме)) размещен на на веб сайте Ученого совета (www.tiiame.uz) и на Информационно-образовательном портале «ZiyoNet» по адресу (www.ziyonet.uz).

Научныи руководитель:	ьазаров Дильшод Раиимович доктор технических наук, профессор
Официалные оппоненты:	Хўжаев Исматулла Кушаевич доктор технических наук, профессор
	Махмудов Эрназар Жумаевич доктор технических наук, профессор
	Эшев Собир Саматович доктор технических наук, профессор
Ведущая организация:	Ташкентский архитектурно-строительный университет
при Национальном исследовательском универст и механизации сельского хозяйства» в 2024 г.Ташкент, ул. Кары Ниязий, 39, тел. (+998 admin@tiiame.uz.). С диссертацией можно ознакомиться в исследовательского университета «Ташкентски	_»2024 года.
(ilpotonosi paceissini s iz ot	20211.).

А.Т.Салохиддинов

Председатель научного совета по присуждению ученых степеней, д.т.н., профессор.

Ф.А.Гаппаров

Ученый секретарь научного совета по присуждению ученых степеней, д.т.н., профессор

М.Р.Бакиев

Председатель научного семинара при научном совете по присуждению ученых степеней, доктор технических наук, профессор

ВВЕДЕНИЕ (аннотация диссертации доктора наук (DSc))

Актуальность и востребованность темы диссертации. В мире при строительстве гидротехнических или гидроэнергетических сооружений в руслах рек особое внимание уделяется прогнозированию резких изменений динамики потока, особенно вопросам предотвращения отрицательное влияния развития русловых процессов при бесплотинном водозаборе надежности и функционирования сооружения а также обеспечение гарантированной подачи воды сельскохозяйственным культурам. В настоящее время в развитых странах с учетом глобального изменения климата проводится оценка режима работы головного сооружения бесплотинного водозабора, определение размеров русловых процессов по глубине и ширине в результате управления верхним течением реки, разработка и совершенствование методов их расчета остаются одними из основных вопросов современной русловой гидравлики. В связи с этим особое внимание уделяется гарантированному водозабору с минимальным количеством взвешенных и донных наносов, обеспечению безопасной эффективной эксплуатации головного сооружений бесплотинного водозабора.

На сегодняшний день в мире ведутся исследования направленные на прогнозирование динамики русловых процессов, происходящих в руслах рек и бесплотинных водозаборных каналов, методы оценки распределения наносов, улучшение условий надежности бесплотинного водозабора. В этом направлении, в том числе разработка методов расчета деформаций русел рек с учетом их морфологии, обеспечения гарантированного и качественного забора воды, исследования по современной русловой гидравлике считаются приоритетными. Вместе с тем проведение новых экспериментальных исследований по повышению эффективности головного сооружение, проведение обширных теоретических и экспериментальных исследований в рассматриваемом направлении в связи с многофакторной, временной и направленной изменчивостью русловых процессов является актуальной задачей.

В настоящее время в экономической политике Республики проводятся эффективные научные вопросам, исследования ПО таким как продовольственное обеспечение, гарантированное обеспечение водными ресурсами населения и отраслей экономики, строительство и реконструкция мелиоративных сетей. гидротехнических целях эффективного И В использования водных ресурсов в нашей республике разработана Стратегия развития Нового Узбекистана на 2022-2026 годы и определены задачи по отдельной государственной программы ПО реформированию системы управления водными ресурсами и водного хозяйства» В связи с этим важно совершенствование новых и существующих схемы элементов водозаборных сооружений, кроме этого принятие различные конструктивных решений, правильно размещать водозаборные каналы, с поступлением минималного количество наносов.

 $^{^1}$ Указ Президента Республики Узбекистан от 28 января 2022 года УП-60 «О стратегии развития нового Узбекистана на 2022-2026 годы»

Настоящее диссертационное исследование в определенной степени служит реализации задач, намеченных в Указах Президента Республики Узбекистан № УП-60 от 28 января 2022 года «О стратегии развития Нового Узбекистана на 2022-2026 годы», № УП-5742 от 17 июня 2020 года «О мерах по эффективному использованию земельных и водных ресурсов в сельском хозяйстве», № УП-6024 от 10 июля 2020 «Об утверждении Концепции развития водного хозяйства Республики Узбекистан на 2020-2030 годы» и в Постановлении Президента Республики Узбекистан № ПП-3286 от 25 сентября 2017 года «О мерах по дальнейшему совершенствованию системы охраны водных объектов», и других задач, намеченных в нормативно правовых документах, касающихся данной деятельности.

Соответствие исследования приоритетным направлениям развития науки и технологии республики. Данное исследование выполнено в соответствии с приоритетным направлением развития науки и технологий республики (V.) «Сельское хозяйство, биотехнология, экология и охрана окружающей среды».

0

б В настоящее время в целях эффективного использования водных весурсов в ведущих научно-исследовательских учреждениях мира проводятся широкомасштабные научно-исследовательские работы ПО бесплотинного водозабора ркспулатации сооружений, И ИХ совершенствованию методов расчета деформаций русла. В качестве ведущих врганизаций, проводящих успешные исследования в области водных проблем а мире, можно привести такие организации как, Технический центр **У**ниверситета штата Юта, Институт исследования водных ресурсов университета штата Северная Каролина, Bureau of Reclamation (США), Факультет географии и региональных исследований Венского государетвенного университета (Австрия), Университет Ганновера (Германия), **Ж**нституты «Водных проблем» России и Таджикистана и другие.

В результате проведенных в мире исследований по управлению речным водозабором, деформации вотоком, речным русла ковершенствования и расчета регулирования русла получены ряд результатов, в том числе: смоделирован гидравлический режим в сложной системе речного атока и каналов, и транспортирования наносов, разработаны морфологические **н**арты (DHI Water and Yenvironment, Дания), методы прогнозирования влияния уидротехнических сооружений на изменение гидрологического режима реки (НУниверситет Колорадо, США), разработаны математические модели нвижения воды в подводящих каналах (Университеты Вены, Австрии, Санкт **Ы**етербургский политехнический университет, Московский государственный **«**троительный университет), разработана концепция рационального

Impacts of sediment replenishment below dams on flow and bed morphology of river. czmrdllc – 2010, https://link.springer.com/article/; https://www.usa.gov/federal-agencies/bureau-ofb.285-303; **f**eclamation; https://scienceproblems.ru/; https://www.springer.com/gp

312

 $^{^2}$ Обзор зарубежных научных исследований по теме диссертации https://www.researchgate.net/publication; http://www.engr.colostate.edu/; Kantoush S.A., at all.

управления речным потоком (Department of Geomatic Yengineyering, Kwame Nkrumah University of Sciyence & Technology, Гана). Несмотря на достигнутые успехи в этом направлении, существуют проблемы требующие решения, нестационарного методы расчёта движения легкоразмываемых руслах рек требует уточнения, так как, ещё не получены удовлетворительные ожидаемые результаты проектировании при бесплотинных гидротехнических сооружений водозаборах легкоразмываемых грунтах.

Степень проблемы. Теоретическими изученности И экспериментальными исследованиями бесплотинного водозабора, оценки русловых процессов рек и их расчетов, определения закономерностей распределения стока воды занимались ученые в республике и за рубежом: В.М.Лохтин, В.Н.Гончаров, А.Н.Гостунский, Н.В.Гришанин, К.И.Россинский, Г.А.Федотов, И.А.Кузмин, И.В.Попов, Н.Ф.Данелия, И.Л.Розовский, О.В.Андреев, Н.А.Михайлов, Н.С.Знаменской, В.С.Лапшенков, Д.Б.Дмитриев, В.М.Ляхтер, J.A. Kunj, F.M. Holly, A. Verwey, B.B. Беликов, Дебольский, В.М.Прудовский, А.Н.Милитеев, В.К. Б.Л.Историк, Г.Л.Гладков, К.Ш.Латипов, И.К.Хужаев, А.М.Арифжанов, М.Р.Бакиев, Хикматов Ф.Х, С.С.Эшев, И.А.Ахмедхаджаева, М.Икромова, Ф.Шаазизов, Л.Самиев и др.

Изучением гидравлических исследований проблем бесплотинных водозаборов занимались: С.Т.Алтунин, С.Х.Абальянц, А.М.Мухамедов, Х.А.Ирмухамедов, Х.А.Исмагилов, И.А.Бузунов, Р.Уркинбаев, Ж.Кучкаров, Д.Р.Базаров и другие достигли в определенных результатов, которые внедрены на практике.

Гидротехническому строительству уделено много внимания вопросам теории эксплуатации гидротехнических сооружений. В этом направлении научные исследования вели Ц.Е.Мирцхулава, И.Н.Ивашенко, С.Г.Щульман, Д.В.Стефанишин, О.М.Финагенов (Россия), М.М.Мирсаидов, М.Р.Бакиев, Э.Ж.Махмудов, Т.З.Султанов, А.А. Янгиев, Х.Файзиев (Узбекистан) и другие.

Связь диссертационного исследования с планами научно-исследовательских работ высшего образовательного учреждения, где выполнена диссертация.

Диссертационная работа выполнена в соответствии с планами научно исследовательских работ Национального исследовательского университета «Ташкентский институт инженеров ирригации и механизации сельского хозяйства» в рамках хозяйственных договоров № 25/2021 «Разработка рекомендаций по повышению эффективности работы земснарядов в районе забора воды к насосной станции №1 Каршинского магистрального канала» и № 33/22 2022 «Определение мест отложения наносов по длине канала первой насосной станций Каршинского магистрального канала и разработка рекомендаций по увеличению пропускной способности магистрального канала расположеннного на территории Туркменистана».

Целью исследования является совершенствование научных и экспериментальных методов расчёта нестационарного движения потока в легкоразмываемых руслах рек.

Задачи исследования:

изучение современнного состояния нестационарного потока и русловых процессов;

на основе уравнений теории мелкой воды разработатка математической модели рельефа в русел рек;

изучение особенностей потока, размыва дна и осаждения частиц наносов в зоне бесплотинного водозабора;

создание программ прогноза распределения и направления наносов при бесплотинном водозаборе;

создание гидравлической схемы местоположения направляющих сооружений в зоне бесплотинного водозабора на основе численных исследований;

совершенствование технологии прогнозирования русловых процессов на основе программы прогноза распределения и направления скоростей потока в нижнем бъефе бесплотинного водозабора

Объектом исследования является русло реки Амударья в районе бесплотинного водозабора в Каршинский магистральный канал.

Предметом исследования являются русловые процессы и их математические модели в районе бесплотинного водозабора в Каршинский магистральный канал.

Методы исследования. В процессе исследования использованы методы математического моделирования и натурных исследований русловых процессов, численное решения нелинейных уравнений условиях в граничных и вычислительного эксперимента.

Научная новизна исследования заключается в следующем:

усовершенствованы методы улучшения забора воды на бесплотинном водозаборе за счет разработки математической модели, представляющей движение водного потока на основе двумерных дифференциальных уравнений;

предложены новые конструктивные элементы потоконаправляющего пионерного прокопа путём обоснования гидравлических схем снижающих поступление наносов в подводящий канал, обоснованных теоретическими и экспериментальными исследованиями;

создан программный продукт для прогнозирования нестационарного распределения и направления наносов в потоке при бесплотинном водозаборе из рек с легкоразмываемым руслом

на основе численных исследований разработаны гидравлические схемы местоположения потоконаправляющих сооружений в бесплотинном водозаборе;

разработана технология прогнозирования русловых процессов на основе применения программы прогноза распределения и направления скоростей потока в нижнем бъефе бесплотинного водозабора;

гидравлическими и натурными иследованиями обоснована взамосвязь потока с формой дна реки и характером русловых процессов в области бесплотинного водозабора в маловодный период.

Практические результаты исследования заключаются в следующем: разработан метод определения потока воды и донных потоков на основе двумерной математической модели для использования при проектировании бесплотинных водозаборных сооружений.

конструктивные элементы сооружений, направляющих поток в бесплотинный водозаборный канал, разработаны с учетом поступления в канал мутных наносов.

разработана программа прогнозирования распределения скоростей потока по площади в зависимости от времени в области сооружения бесплотинного водозабора из реки.

на основе численных исследований разработаны гидравлические схемы направления потока в водозаборный канал в маловодные периоды года.

Достоверность результатов исследования. Достоверность результатов исследования подтверждается обоснованностью математической модели законам сохранения импульса и массы, консервативности использованных схем расчёта, а также соответствия полученных результатов с природой объекта исследования.

Научная и практическая значимость результатов исследования.

значимость результатов исследования заключается В разработке двумерной математической модели, отражающей деформационные процессы В области бесплотинного теоретическом и экспериментальном усовершенствовании методов расчета процессов в русле реки на основе современных программ, а также в разработке гидравлических схем и конструкционных элементов направляющих сооружений в области бесплотинного водозабора на основе численных исследований и усовершенствовании метода одновременного деформации берегов и дна русла.

Практическая значимость результатов исследований заключается в получении функциональных связей между гидравлическими элементами водотока и морфометрическими параметрами русла реки, расчет русловых процессов, происходящих при определении параметров насыщенного наносом потока в зоне бесплотинного водозабора Каршинского магистрального канала, разработка новых конструктивных элементов пионерного прокопа, направляющего поток, путем обоснования гидравлических схем для уменьшения поступления наносов в подводящий канал, оценка динамики русловых процессов в нижнем бъефе бесплотинного водозабора и разработка способов улучшения водозабора с учетом периодов маловодья.

Внедрение результатов исследования. На основании оценки интенсивности русловых процессов при бесплотинном водозаборе и совершенствования гидротехнических приемов улучшения условий эксплуатации объекта:

усовершенствованная двухмерная математическая модель, представляющая водный поток в районе бесплотинного водозабора внедрена Управлением эксплуатации Каршинского магистрального канала при Министерстве водного хозяйства РУз (справка № 03/37-2603 от 16 августа

2023 г.). В результате установлена возможность определения закономерности взаимосвязи течения воды с формой дна реки и характером русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора;

элементы конструкции пионерного прокопа, направляющего поток в подводящий канал, внедрены Управлением эксплуатации Каршинского магистрального канала при Министерстве водного хозяйства РУз (справка № 03/37-2603 от 16 августа 2023 г.). В результате при эксплуатации бесплотинного водозабора повышается эффективность его работы на 12 %, за счёт направления потока в подводящий канал;

программа прогноза направления потока с учетом распределения скоростей и мутности в зависимости от времени в районе сооружения при бесплотинном водозаборе внедрена в практику Управления эксплуатации Каршинского магистрального канала при Министерстве водного хозяйства РУз (справка № 03/37-2603 от 16 августа 2023 г.). В результате применения разработанной программы создана возможность прогнозирования распределения скоростей и мутности потока с целью предотвращения нежелательных русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора.

разработанные гидравлические схемы на основе численных исследований внедрены в практику Управления эксплуатации Аму - Бухарского машинного канала при Министерстве водного хозяйства РУз (справка № 03/37-2603 от 16 августа 2023 г.). В результате применения гидравлических схем повысилась эффективность очистных работ и создалась возможность направить поток в подводящий канал в маловодные периоды года.

обоснованная гидравлическими И натурными исследованиями взамосвязь потока с формой дна реки и характером русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора в маловодный период внедрена в практику эксплуатации Каршинского магистрального Управления канала Министерстве водного хозяйства РУз (справка № 03/37-2603 от 16 августа 2023 г.). В результате появилась возможность разработать наилучший проточный подход водозабору, обеспечивающий гарантированный К водозабор.

Апробация результатов исследований. Результаты исследования обсуждены на 6 международных и 5 республиканских научно-практических конференциях.

Опубликованность результатов исследования. По теме диссертационной работы 40 опубликованных работ: из них 29 журнальных статей, в том числе 12 в республиканских и 17 в зарубежных журналах, рекомендованных Высшей аттестационной комиссией Республики Узбекистан для публикации основных научных результатов докторских диссертаций. Зарегистрированы 3 программных продукта.

Структура и объем диссертации. Диссертационная работа состоит из пяти глав, введениязаключения, списка использованной литературы и приложений. Объем диссертации составляет 191 страниц.

ОСНОВНОЕ СОДЕРЖАНИЕ ДИССЕРТАЦИИ

Во введении диссертации обоснована актуальность и востребованность темы диссертации, приведены цель и задачи, объект и предмет исследований, приведено соответствие исследований приоритетным направлениям развития науки и технологии республики Узбекистан, изложены научная новизна и практические результаты исследований, обосновано достоверность полученных результатов исследований, приведены внедрение результатов исследований в практику, апробация работы, результаты опубликованных работ, данные по структуре и объему диссертации.

В первой главе диссертации под названием «Современное состояние изученности нестационарного движения потока и русловых процессов, происходящих в руслах рек и методы их изучения» приведены результаты изученности проблемы русловых процессов при бесплотинном водозаборе, современное состояние изученности нестационарного движения потока и русловых процессов, происходящих в руслах рек и методы их изучения, анализ существующих методов проектирования искусственных русел. Выполнен анализ существующих исследовательких работ зарубежных и местных авторов. Определены цель и задачи научно-исследовательской работы. Кроме того, в этой главе проводится расчет распределения наносов по длине и глубине, разработка методов расчета русловых процессов, разработка математических моделей движения потока в зоне бесплотинного водозабора, математическое и физическое моделирование русловых процессов, перенос наносов при нестационарном движении потока в открытых руслах, проблемы гидравлики и русловых процессов.

Практические решения гидродинамических явлений, возникающих при взаимодействии инженерных сооружений русел рек, до сих пор остаются проблематичными. Практическая значимость данного вопроса отмечается в проведенных исследованиях, учитывающих изменение фракционного состава наносов, необходимость разработки методов расчета с учетом распределения наносов по ширине и глубине. Известно, что основной проблемой бесплотинного водозабора является доставка гарантированного расхода воды потребителю исходя из гидрографа. В процессе водозабора происходят изменения гидродинамических характеристик потока. Эти изменения, в свою очередь, влияют на морфометрию русла реки. Установление закономерностей связи течения воды движением донных наносов дает возможность определить характер русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора. Для улучшения условий бесплотинного водозабора необходимо разработать конструкцию, обеспечивающую минимальное завлечение донных наносов в головное сооружение, и устоновить гидравлические параметры потока.

Известно, что при изучении нестационарного движения потока в открытых руслах, его последствий в виде русловых процессов и многих физических явлений в инженерной гидродинамике часто используются два метода: математическое и физическое моделирование. Целью экспериментальных исследований и методов моделирования является оптимизация затрат в гидротехнической практике и обеспечение надежных и

безопасных инженерных решений, не наносящих ущерба окружающей среде. показывают, использование исследования ЧТО моделирования не только в несколько раз дешевле и быстрее физического моделирования, но и позволяет моделировать процессы, которые невозможно традиционными моделировать методами. Развитию моделирования большой вклад внесли ученые, работающие в системе Российской академии наук, Университета Колорадо в США, Венского Австрии, Санкт-Петербургского политехнического университета университета, Московского государственного строительного университета, а также научно-исследовательских институтов. Исследования российских ученых В.М. Прудовского, А.Н. Милитеева, В.М. Ляхтера, Б.Л. Историка, Г.Л. Гладкова в определенной степени внесли свой вклад в создание комплекса программ моделирования гидродинамических процессов. Кроме того, при проведении математического моделирования и численных исследований в области гидравлики русел рек в нашей республике и за рубежом исследования учённых J.A. Kunj, F.M. Holly, A. Verwey, B.K. Дебольского, В.В. Беликова, Д.Р. Базарова, А.М. Арифжанова, С.И. Худойкулова и других применяются на практике. Разработанный комплекс программ с численным решением одномерных и двумерных уравнений Сен-Венана позволяет проводить расчет протяженных водных объектов со сложной батиметрией и видом в плане, включая русловые процессы, с учетом гидротехнических сооружений.

Анализ существующих методов моделирования в главе позволяет сделать вывод о том, что результаты, полученные при использовании этих методов, сопоставлении этих результатов с данными натурных исследований, наличия в едином наборе уравнений, описывающих математическое моделирование, и проведении исследований по разработке программ описания русловых процессов играет важную роль в ближайшие десятилетия.

Основная цель научно-исследовательской работы — на основе теоретических и экспериментальных исследований разработать режим движения донных наносов в бесплотинном водозаборе для предлагаемых конструкций.

Во второй главе диссертации под названием «Уравнения гидродинамики, используемые для математического моделирования нестационарного движения потока в открытых руслах» представлены одномерные и двумерные гидродинамические уравнения нестационарного потока воды, двумерная математическая модель нестационарного движения потока, зона применения и результаты численных исследований.

В настоящей главе изложены математические модели и численные алгоритмы для расчета открытых потоков в одномерной и двумерной (плановой) схематизации, а так же двухслойная модель русло-пойменного потока. Основное внимание уделено двумерным численным алгоритмам, реализованным на неструктурированных треугольных и треугольночетырехугольных сетках. Эти алгоритмы и программы применялись для построения компьютерных моделей многих конкретных объектов.

$$\frac{\partial Q}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial x} \left(QU + \frac{1}{2} g \int_{Y_n}^{Y_n} h^2 dy \right) = gi\omega - \lambda \cdot \frac{Q^2}{2\omega R} + F, \tag{1}$$

$$\left. \frac{\partial \omega}{\partial t} \right|_{Z\partial = \text{const}} + \frac{\partial Q}{\partial x} = q,$$
 (2)

$$\frac{\partial \omega S}{\partial t} + \frac{\partial QS}{\partial x} = -K(S - S_{H}) \frac{\omega}{R},$$

$$(1 - p) \frac{\partial \omega}{\partial t} \Big|_{z = \text{const}} = -K(S - S_{H}) \frac{\omega}{R}.$$
(3)

$$(1-p)\frac{\partial\omega}{\partial t}\Big|_{z=\text{const}} = -K(S-S_{_H})\frac{\omega}{R}.$$
 (4)

Здесь Q – суммарный объемный расход воды и наносов в русле; t – время; $U = Q/\omega$ – средняя скорость течения; ω - площадь живого сечения потока; g – ускорение свободного падения: y_n , y_n – координаты урезов на левом и правом берегу соответственно; h=z - $z_{\rm д}$ - глубина потока; z- отметка свободной поверхности воды (не зависящая от координаты Y); $z_{\text{д}}$ – отметка дна; i = $sina \approx a$ – наклон оси 0X к горизонту (а – угол между 0X и горизонтальной плоскостью); λ – коэффициент гидравлического трения; $R = \omega/\chi$ – гидравлический радиус; χ — смоченный периметр дна водотока; F — удельная (на единицу длины), отнесенная к плотности, обусловленная непризматичностью русла; q – удельный (на единицу длины русла) расход бокового притока; S – объемная концентрация частиц наносов в потоке; $S_{\rm H}$ – концентрация частиц (концентрация насыщения); коэффициент интенсивности обмена наносами между дном и потоком; р пористость грунта (отношение объема пор к общему объему грунта).

Чтобы решить эту систему уравнений и привести ее к удобному виду, необходимо преобразовать ее к дивергентной форме. Для этого, рассматривая систему уравнений отдельно, принимаются определенные ограничения, не меняющие их логической сущности, но дающие желаемый для практики результат и сохраняющие их вид. Только тогда, когда поток одномерен, скорость поперечного сечение одинакова, и нужно учитывать уровень воды в поперечном направлении.

Двумерная компьютерная модель, представляющая поток воды, может быть выражена в следующей форме:

$$\frac{\partial Q_i}{\partial t} + \frac{\partial Q_j U_j}{\partial x_i} + gh \frac{\partial z}{\partial x_i} = -\lambda Q_i \frac{|U|}{2h} - gh \frac{\partial z_0}{\partial x_i} \quad (i, j = 1, 2)$$
 (5)

$$\frac{\partial z}{\partial t} + \frac{\partial Q_i}{\partial x_i} = 0 \tag{6}$$

$$(1-p)\frac{\partial z_b}{\partial x_i} + \frac{\partial q_i^{(s)}}{\partial x_i} = 0 \tag{7}$$

$$q_i^{(s)} = U_i + hs + D \frac{\partial z_b}{\partial x_i} \tag{8}$$

$$q_i^{(s)} = U_i + hs + D \frac{\partial z_b}{\partial x_i}$$

$$D = a_q hs |U| \left(1 - \frac{0.67\alpha_w a_s |U|}{w(\alpha_b + \alpha_w |U|)/w} \right)$$

$$(8)$$

где $Q_{i,j}$ — составляющие векторов удельного расхода; $U_{i,j}$ -осреднённые скорости течения по глубине потока, x_i - координаты русла в плане; z – отметка уровня потока; $\mathbf{z}_{\!\scriptscriptstyle \rm I}$ - отметка дна русла; h - глубина; λ - гидравлическое трение; ${\rm a_q},\,a_s,\,\alpha_q,\,\alpha_w$ - поправочные коэффициенты. Для донных наносов: $\alpha_q\approx 3,3,\,a_s$ \approx 0, α_w \approx 0,01, α_b \approx 0,24. Для взвешенных наносов в составе потока α_q \approx 3,3, α_s

 $\approx 1,49,\ \alpha_w \approx 0,04,\ \alpha_b \approx 0,24;\ q_i^{(s)}$ -удельный расход наносов; h-пористость грунта, где проходит русло; D- коэффициент, характеризующий диффузии потока.

В основе этой двухмерной компьютерной модели лежит система уравнений Сен-Венана. Данная модель позволяет проводить одновременный расчет деформаций (размыв и заиление) берегов и дна русел, более полно, чем другие модели и учитывать изменения гидродинамических параметров потока. Во второй главе изучена применимость разработанной проф. А. Н. Милитеевым и проф. Д.Р. Базаровым одномерной и двухмерной математической модели, при прогнозе русловых процессов в реке бесплотинного водозабора.

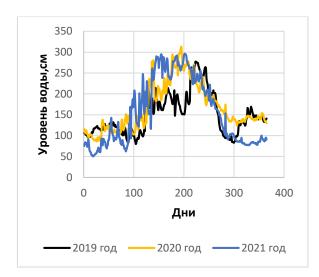
В третьей главе диссертации под названием «Современное состояние бесплотинного водозабора каршинского магистрального канала и режим эксплуатации головного сооружения» излагаются результаты проведенных натурных исследований по выявлению существующих проблем эксплуатации в районе водозабора КМК.

При водозаборе из реки Амударьи в Каршинский магистральный канал возникают трудности из-за быстрого заиления и занесения наносами головного участка канала. В зависимости от водности года в подводящую часть канала ежегодно поступает поток с мутностью до 5-8 кг/м³. Годовые объемы наносов составили от 8 до 12 млн.т (Рис 1). Анализ русловых переформирований свидетельствует о том, что на участке р. Амударьи в районе головного водозабора КМК в русловой пойменной части реки произошли большие изменения глубинных и береговых деформаций. Здесь основное русло реки блуждает по широкой пойме, образуя меандрирующее русло. При отходе основного потока в левобережную протоку, правобережная протока в меженные периоды года практически отмирает, в результате чего не обеспечивается потребным расходом головной водозабор.



Рис. 1. Объемы заиления и очистки на участке КМК по годам

Река Амударья в районе головного сооружения КМК отличается непостоянством гидравлических характеристик по времени для одного и того же расхода воды т.е. при одинаковых отметках горизонта воды, расходы могут отличаться друг от друга примерно вдвое, а при одинаковых расходах отметки горизонта могут колебаться до ± 0.6 м.



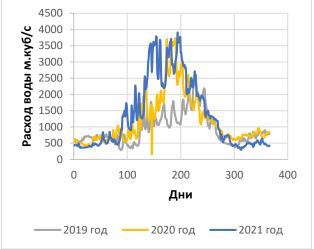


Рис.2. Среднедневные превышения уровней и расхода воды г.п.Керки

Объясняется это крайней неустойчивостью и большой подвижностью русла, причем большие деформации русла происходят за короткий срок. Гидравлический реки режим характеризуется значительным перераспределением скоростей, глубины и ширины потока. Динамика изменений этих параметров в среднем течения обычно следующая: максимальные скорости 1-5 м/с, средние скорости 0,3-2,5 м/с, максимальная глубина 2-12 м, средняя 1-5 м, ширина 150-2000 м, уклон составляет 0,00018-0,00032. Наибольшая скорость и глубина течения наблюдается в центре потока, в местах естественного и искусственного сжатия потока и у края скалы Пулизиндан (в излучине русла реки) (Рис 3).



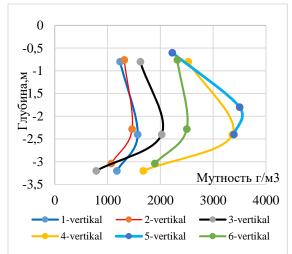


Рис.3. Рис.Динамика изменения дна Рис.4. Изменение русла реки в зоне бесплотинного водозабора КМК

мутности глубиной вертикалям ПО выбранного створа

Фракционный состав полученных проб наносов был проведен в лаборатории КМК в Туркменистане (рис. 4). Согласно ему в массы % характеризовались следующие фракции: d > 0.25 мм (W > 26 мм/с), d = $0.25 - 0.05 \,\mathrm{MM} \,(W = 26 - 2 \,\mathrm{MM/c}), \, d = 0.05 - 0.015 \,\mathrm{MM} \,(W = 2 - 0.2 \,\mathrm{MM/c})$ c), $d = 0.016 - 0.005 \,\text{MM}$ ($W = 0.2 - 0.02 \,\text{MM/c}$), $d < 0.005 \,\text{M}$ ($W = 0.005 \,\text{M}$ 0.02 MM/c).

Интенсивная размыв берегов, характерная для Амударьи, имеет непредвиденные последствия размыв орошаемых полей и населенных пунктов, что затрудняет получение воды бесплотинном способом. Согласно полученным результатам натурных исследований установлена формула по определению интенсивности смыва берега реки в зависимости от угла свала и гидравлических элементов потока, которая имеет следующий вид:

$$S = 4.6 \left(1 - \frac{B_2^{1.5}}{B_1^{1.2}}\right) \cdot \rho_1 \cdot B_1 \cdot \sin \alpha_1$$
, M/cyT

где: B_1 , B_2 — средние скорости потока на подходе и створе вогнутого берега реки; ρ_1 — мутность воды на подходе к вогнутому берегу реки; α_1 — угол направления течения потока (угол свала).

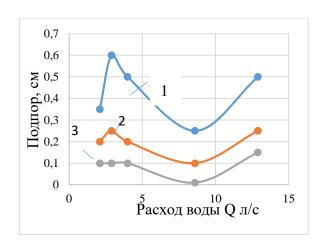
Для определения среднесуточной интенсивности смыва левого берега с 7.07 по 23.09.2021 г. при следующих гидравлических элементах потока: средняя скорость $\upsilon=0.72$ м/с; средняя глубина Q=2,2 м; мутность $\rho-2.65$ кг/м³ и угол свала потока к берегу $\alpha=30^0$ проводились наблюдения, результаты которых показали, что интенсивность деформации (смыва) за указанный период изменилась от 4 до 1.17 м/сут (Рис. 4)

Для улучшения условий водозабора в КМК и повышения обеспеченности гарантированных плановых расходов канала необходимо поддерживать большие глубины в Амударье на подходе к входному створу канала, а также систематически производить русло-регулировочные работы в русле среднего рукава.

четвертой B главе диссертации, имеющей название «Экспериментальные исследования нестационарного потока водозаборе Каршинский бесплотинном магистрального изложены результаты результаты экспериментального исследования по изучению стока Амударьи. в районе входа в Каршинском магистральном канале перечислены варианты обеспечения максимального поддержания уровня воды на входе в канал и прохода донных отложений без входа в водозаборный канал

В ходе экспериментальных исследований были определены гидравлические параметры потока. Они проводились в 3 этапа. 1-й этап - применение регулировочных сооружений; 2- й этап - исследования по разработке пионерного прокопа в бесплотинного водозабора; 3-й этап - исследования русловых деформации в районе водозабора.

В 1- м этапе экспериментальные исследования защитно-регулирующие дамбы располагались параллельно друг другу под разными углами к набегающему потоку. Длина шпор и расстояние между ними принимаются такими, чтобы оставшаяся ширина канала при больших скоростях была равна устойчивой ширине русла реки. Система из трех шпор сжала русло и отвела поток вправо, вверх по течению от водозабора. Скорость за системами шпор снижается до ненулевого значения.



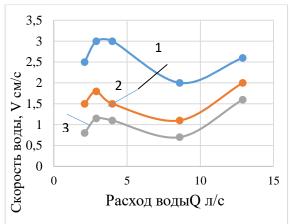
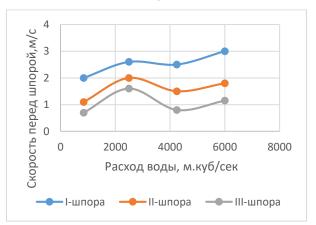


Рис. 5 Динамика изменения скорость и величины расхода под влиянием потоконаправлящих шпор

В ходе исследований образовалось поперечное подпор основного потока, а в зоне его влияния снизились расход воды и скорость. В результате отложились наносы, и часть потока была вытеснена на левый берег (Рис. 5).



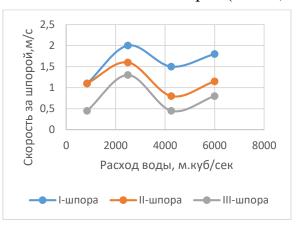
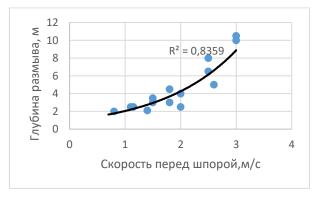


Рис.6.Изменения расхода воды под влияниям потоконаправляющих шпор в автомодельной области



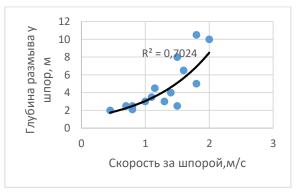


Рис.7. Скорости потока и глубины смыва под влияниям потоконаправляющихшпор в области автомодельности

Предварительные расчеты по выбору длины шпор был принят по методике М.Р. Бакиева, И.Я. Орловой и С.Т. Алтунина. Также обеспечено соответствие числа Рейнольдса значениям в автомодельной области, при этом критерий гравитационного подобия сохраняется при моделировании

по методике Р. Уркинбаева, Д.Р. Базарова. В результате исследований масштаба, значения вертикального отвечающие оптимальные требованиям принципа моделирования размываемого русла реки в данном масштабе составляют 1:500 по горизонтали и 1:40 по вертикали. Поскольку точное описание шпор в легкоразмываемых руслах рек невозможно, расчеты проводились на основе метода приближенного моделирования, т.е. изменения осредненных гидравлических параметров (Рис.6). При определении скорости на сжатом участке под действием шпор исходя из того, что максимальная скорость потока воды составляет v_{cp} =3,0 м/сек, при обеспеченности 0,1%. Во время установки шпор отложение наносов, размер и сопротивление шпор привели к подъему дна русла реки вместе с уровнем воды. При этом отклонение потока вправо произошло не сразу, а во времени под действием каждого шпор. Было замечено, что первый из трех шпор контролирует около 10% речного стока, второй - около 15% и третий - около 20%, и.д. В результате весь поток был направлен на противоположный берег.

В 2-м этапе экспериментальных исследований посвящен по разработке пионерного прокопа в бесплотинном водозаборе. В экспериментальных исследованиях были проведены замеры глубины, скоростей воды и в основе изменения расхода воды, которые изначально являлись элементами расхода в прямом и криволинейном руслах.

Экспериментальные исследования проводились с помощью контрольно-измерительного прибора при значениях расхода воды Q = 9-25 л/с, скосрость ν =0,38-0,51 м/с и глубины потока h=3-6 см. При глубине потока 3 см и расходе воды 11,04 л/с максимальная скорость потока в первом потоке составила 0,385 м/с. Максимальная скорость течения во втором створе изменилась до 0,39 м/с, а расход воды составил 10,89 л/с. Однако в районе, близком к влиянию водозаборного канала, скорости потока имели разные значения в зависимости от ширины канала (Рис.7).

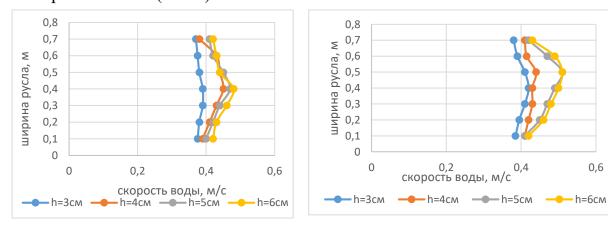


Рис. 8. Изменение скорости течения при расположении пионерного прокопа под углом 30^0 на 2-м этапе экспериментальных исследований

Исследования проводились путём смешивания наносов с помощью дозатора. Наблюдались значительные различия в направлении скорости потока по сравнению с условиям отсутствия мутности. Расход воды при этом

составил 9,12 л/с при глубине воды 3 см в состоянии мутности. Были проведены опыты путем размещения пионерного прокопа на модели под углами 30^{0} , 45^{0} и 60^{0} с целью обеспечения непрерывного притока воды в канал бесплотинного водозабора КМК. Во всех трех случаях глубина воды была увеличена с 3 см до 6 см.

В 3-м этапе экспериментальных исследований изучалось изменение глубины течения при разных скоростях течения воды в нижнем бъефе. В ходе исследования изменения глубины и скорости течения наблюдались на 4 участках, расположенных в 200 см ниже по течению бесплотинного водозабора.

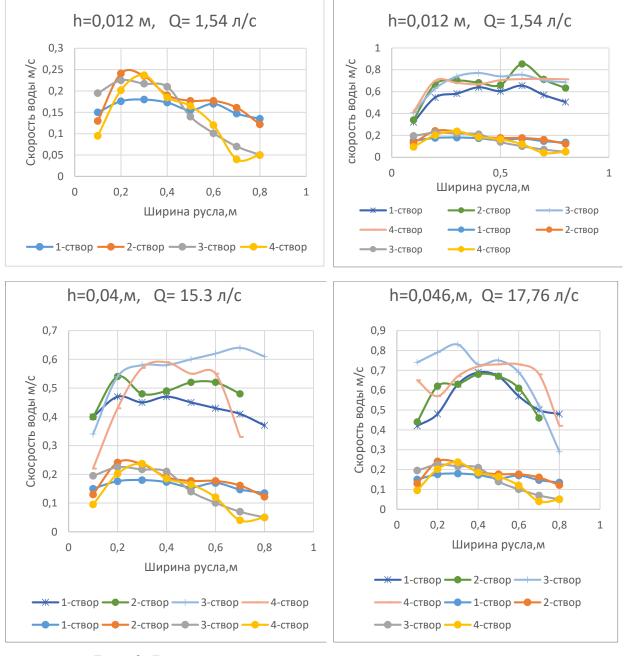


Рис. 9. Распределение скоростей по ширине канала при экспериментальных исследований

В ходе наблюдений построены графики изменения расхода воды по глубине в 4-х створах. Изменение расхода воды обеспечивалось регулирующей конструкцией. Экспериментальные исследования проводились при расхода Q=1-18 л/с, скорости потока воды до $\vartheta=0,1$ -0,8 м/с, глубины потока h=0,5-5 см (Рис.9).

Сравнивая экспериментальные и полевые исследования в нижнем бъефе бесплотинного водозабора в реке Амударья, выяснилось, что на участке произошли большие изменения в результате глубоких и новых русловых процессов. На этом участке основное русло реки образует широкий извилистый поток (Рис.10).



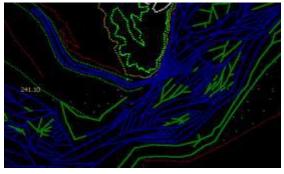


Рис. 10. Устоновка для экспериментальных исследований по определению размыва русла

В результате экспериментальных исследований определены эрозионные зоны (формирование потоков) берегов в криволинейных руслах, усовершенствован метод их защиты от эрозии. Проведены экспериментальные исследования по защите вдоль контура эрозии, укреплению нижней части путем заполнения камнями.

В пятой главе под названием «Численные исследования нестационарного движения потока в русле реки Амударья на участке бесплотинного водозабора КМК» приведены результаты численных исследований по применению математической модели, основанной на двумерных гидродинамических уравнениях потока воды в зоне Амударьи бесплотинного водозабора КМК из Амударьи. В рамках проведенных численных исследований изучено распределение потока (уровень и расход воды), осредненная по глубине скорость и векторы мутности в отдельные временные интервалы и переходы в зоне бесплотинного водозабора.

Для построения математической модели рельефа местности для гидродинамического моделирования в районе водозабора КМК, использовались топографические карты, спутниковые съёмки, материалы топографической съёмки, данные промеров поперечников р. Амударья и др. При подготовке модели рельефа использовались данные о рельефе, собранные в единой координатной метрической системе источников (Рис. 10-11).



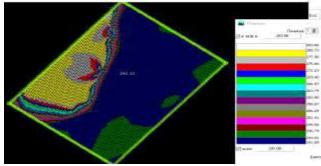


Рис.10. Фрагмент восстановленного рельефа

Рис.11. Рельеф, интерполированный в центры ячеек сетки, граница моделируемой области

Сложные математические связанные с интегрированием задачи, Сен-Венана решались при определении дифференциального уравнения параметров, определяющих нестационарный водный поток в руслах рек. До настоящего времени практически отсутствуют эффективные алгоритмы решения трехмерных задач в полной постановке. Следовательно, масштаб при двумерном моделировании можно рассмотреть как:

$$M_L = L_n^2 T$$
,

где: L_n - линейный масштаб в плане (причем, $L_n >> h$, где h - глубина потока); $T = \frac{L_n}{U}$, где U - характерная скорость потока и при условии, что

$$\frac{\rho_{\text{max}} - \rho_{\text{мин}}}{\rho_{\text{max}} + \rho_{\text{мин}}} << 1$$

Общиее уравнение гидродинамики записано:

$$\frac{\partial u_{i}\rho}{\partial t} + \frac{\partial u_{i}u_{j}\rho}{\partial x_{j}} + \frac{\partial \rho}{\partial x_{i}} = \frac{\partial \tau_{ij}}{\partial x_{j}} + g_{i}\rho$$

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial u_{i}\rho}{\partial x_{j}} = 0; \quad \frac{\partial S_{r}}{\partial t} + \frac{\partial S_{r}u_{j}}{\partial x_{j}} = q_{Sr}$$

$$\rho = f(S_{r}); \quad i = 1,2,3,$$
(10)

где u_i - проекция вектора актуальной скорости на ось x_i , p гидродинамическое давление, τ_{ij} -составляющая тензора физических касательных напряжений, ρ -плотность, g_i - составляющая вектора ускорения силы тяжести, q_{Sr} -внутренние источники субстанции для Ньютоновской жидкости, S_r - некоторая субстанция, которая определяет плотность (температура, солёность) при:

$$\tau_{ij} = \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_i} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i}\right) \mathsf{V}\mathsf{p}\,,$$

можно перейти к следующей системе уравнений:
$$\begin{cases} \frac{\partial u_i}{\partial t} + \frac{\partial u_i u_j}{\partial x_j} + \frac{\partial u_i w}{\partial z} + g \left(\frac{\partial z_{\Gamma}}{\partial x_i} + \frac{1}{p} \int_z^{z_{\Gamma}} \frac{\partial \rho}{\partial x_i} \partial z \right) = \frac{\partial}{\partial z} \nu_T \frac{\partial u_i}{\partial z} + \frac{\partial}{\partial z} \frac{\mu}{\rho} \frac{\partial u_i}{\partial z} \\ \frac{\partial u_i}{\partial x_i} + \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \\ \frac{\partial S_r}{\partial t} + \frac{\partial S_r u_j}{\partial x_j} + \frac{\partial S_r w}{\partial z} = \frac{\partial}{\partial z} D \frac{\partial S_r}{\partial z} + q_{Sz} \\ \rho = \rho(S_r) \end{cases}$$

где: D - коэффициент вертикальной диффузии (аналог ν_T -коэффициента турбулентной вязкости), обычно предполагается, что $D=\alpha\nu_T$, S_r - средняя концентрация субстанции в масштабе

Система уравнений (11) получена из законов сохранения импульса и массы без каких-либо конкретных предположений о реологии жидкости. Для замыкания системы уравнений достаточно задать связь между касательными напряжениями на дне (τ_u) и остальными характеристиками потока. Обычно считается, что эта связь может быть выражена соотношением

$$\tau_i = \lambda u_i |u|/2 \tag{12}$$

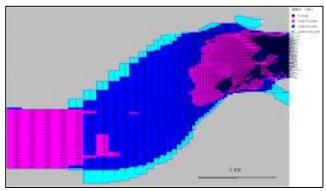
где: λ - скалярный коэффициент гидравлического трения, который вычисляется по формуле Маннинга:

$$\lambda = \frac{2g}{C^2} = \frac{2gn^2}{h^{1/3}} \,,$$

где C - коэффициент Шези, n - коэффициент шероховатости.

Глубина потока должна быть существенно меньше линейных размеров для данной инженерной задачи особенностей потока в плане h << L, русло должно быть достаточно широким B < 2L, чтобы применение двумерной (плановой) схематизации позволяло существенно обогатить получаемую в результате расчета информацию по сравнению с той, которая могла бы быть получена в рамках одномерного приближения.

Гидравлические численные эксперименты по изучению режима течения в р. Амударья проводились с использованием вышеописанной программы следующим методом: задан некоторый первоначальный уровень воды в расчетном фрагменте, расход воды на входе в этот фрагмент, расход воды, отбираемый в КМК, и кривая связи расхода и уровня воды на выходе из расчетного фрагмента и велись расчеты до того времени, когда установится режим и сумма расхода, отбираемого в канал, а также расход на выходе из области станет равным расходу воды на входе. На рис. 12 показаны поля скорости потока перед непосредственно примыкающим к нему водозабором для вариантов без инженерных мероприятий из пионерной траншеи.



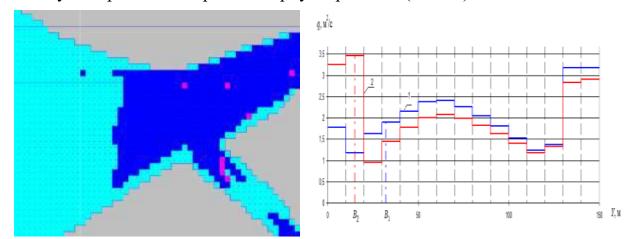
Поле скоростей в паводковым периоде $Q=6800 \text{ m}^3/\text{c.}$ n=0,021.



Поле скоростей в меженном периоде $Q = 300 \text{ m}^3/\text{c}$ В КМК отбирается $q = 50 \text{ m}^3/\text{c}$. n = 0,021

Рис.12. Численные эксперименты у водозабора КМК при паводке и в меженном периоде.

По првведенным численным исследованиям установлено, что при наличии траншеи длиной 300 и 500 м и шириной 20 м вся поступающая в канал вода будет проходить через пионерную траншею (Рис.13).



Q=300 м³/с. В КМК отбирается q=50 м³/с. n=0,021. Равномерная сетка. Траншея 300-500 м.

Эпюра удельных расходов воды в створе выше водозабора КМК. B_1 - без инженерных мероприятий, B_2 — при создании траншеи

Рис.13. Поля скоростей течения в створе выше водозабора для вариантов без инженерных мероприятий и при наличии траншеи

Из результатов расчета видно, что скорости течения над траншеями существенно ниже, чем без них. По-видимому, при достаточной длине траншеи в ней могут быть практически полностью перехвачены даже мелкие наносы.

На рис. 14-15 приведены планы скоростей в зоне водозабора при сооружении в акватории р. Амударья с левой, противоположной водозабору КМК стороны струенаправляющих дамб (шпор), отжимающих поток в сторону правого берега к водозабору. Первоначально рассмотрены 2 варианта компоновки шпоры: 1-й вариант с опорой шпоры о левый берег примерно на 150 м выше створа водозабора длиной 50-70 м и со шпорой примерно на 250м выше створа водозабора длиной 65 м -120 м.

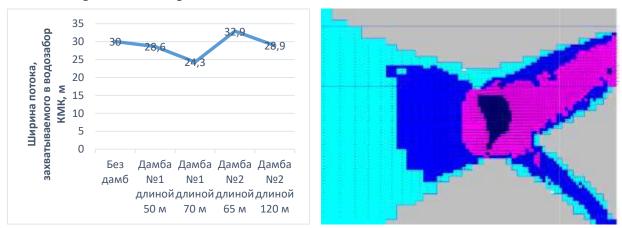


Рис.14. Компоновка струенаправляющей шпоры 150-250 м выше створа водозабора.

Таким образом, компоновка струенаправляющей дамбы при размешении шпоры левого берега на ≈150 м выше створа водозабора КМК (вариант 1) эффективнее, чем при опоре на ≈250 м выше створа водозабора КМК. По существу, дамба №2 длиной 65 м вообще не влияет на условия водозабора в КМК, а дамба №2 длиной 120 м почти эквивалентна по своему воздействию на поток дамбе №1 длиной 50 м.

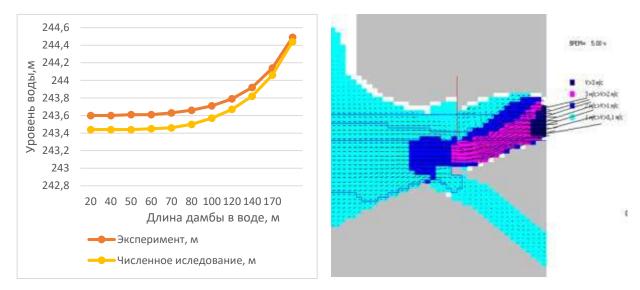


Рис.15. Компоновка струенаправляющей дамбы напротив входа в канал

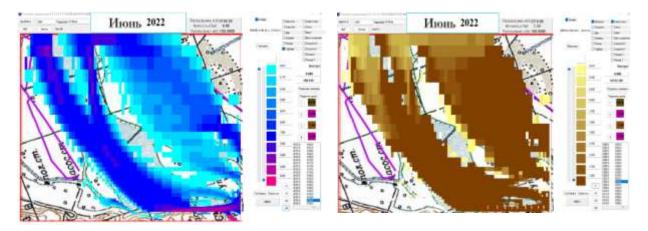
2-ой вариант размещения шпоры напротив водозабора КМК улучшает ситуацию, повышая уровень воды при водозаборе. Однако следует отметить, что дамба не имеет доступного устойчивого основания в русле реки и при увеличении её длины, стрежень потока постепенно перемещается к левому берегу реки, в результате чего вода может вообще перестать поступать в канал.

Программа для расчёта плановых течений с учётом деформаций донных отложений предназначена для численного моделирования на неравномерной прямоугольной сетке течений в речных руслах и канале с учётом деформации донных отложений. Движение донных наносов рассчитывалось с использованием формулы Бегнольда для указанной крупности грунта, устилающего дно и мутности поступающей в модель воды:

$$Q_s = Q \frac{\rho \times \rho_S}{\rho_S - \rho} \frac{C_f V^2}{gh} \left(\frac{0.13}{f - I} + \frac{0.01}{\frac{W}{V} - I} \right)$$

где Q_s - массовая транспортирующая способность потока, Q - расход воды, ρ - плотность воды, ρ_s - плотность минерала грунта, C_f - коэффициент, характеризующий шероховатость русла, V — динамическая скорость, $f=tg(\varphi)$ - коэффициент внутреннего трения наносов, φ — угол внутреннего трения наносов, W — гидравлическая крупность наносов.

На рис.16. показано распределения мутности по направлению потока при различном водопотреблении КМК. Представлены результаты численных исследований по определению влияния наносов на течение.



Изменения глубин при Q = 2163 м³/с в районе бесплотинного водозабора КМК. Расход канала q=180 м³/с.

Изменения мутности при Q=2210 м3/с в районе бесплотинного водозабора КМК. Расход канала q=180 м³/с.

Рис.16. Результаты численного исследования изменения глубины и мутности водозабора КМК

В ходе исследований размещён пионерный прокоп в нескольких вариантах направления потока в основное русло КМК. и изучены вопросы направления стока в русло. В этих исследованиях также рассматривались варианты достижения максимального значения уровня воды в головном канале водозаборного сооружения в Каршинский магистральный канал (Рис. 17).

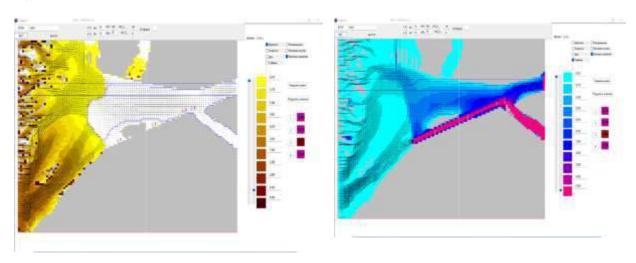


Рис.17. Результаты численных исследований на примере пионерной траншеи с учетом наносов в районе КМК

Так как период межени считается наиболее сложным периодом в бесплотинном водозаборе, то для разных периодов р. Амударья изучен план движения наносов с учетом деформационных процессов. Представлены результаты исследований при расходе Амударьи $Q=2600~{\rm m}^3/{\rm c}$ до $300~{\rm m}^3/{\rm c}$ и периодах поступления воды в канал от $40~{\rm m}^3/{\rm c}$ до $180~{\rm m}^3/{\rm c}$ соответственно.

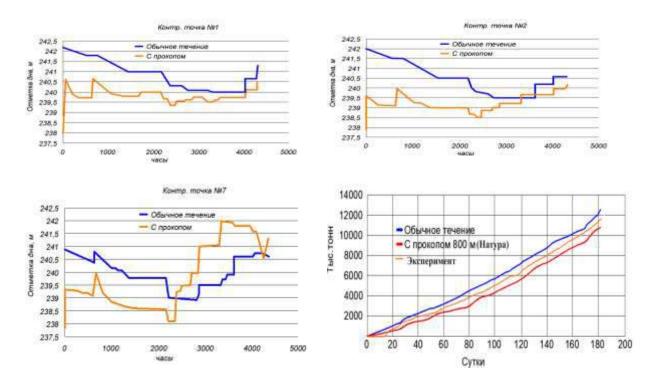


Рис 18. Сопоставление результатов проведенных численных исследований

Результаты проведенных численных исследований показали, обеспечить гарантированный водозабор онжом путем специальных инженерных мероприятий по забору воды из Амударьи в канал (Рис.18). Известно, что для этого требуется высокий уровень точности базы данных, полученной на основе исследований, проведенных в натуре. Для этого в будущем необходим более точный уровень исследований. В результате разработанных численных методов улучшены условия водозабора, за счет прогнозирования осаждения донных наносов в основном сооружении возможно увеличение водозабора до 50-80 м³/с в период маловодья. Также до 20% увеличится расположение земляных работ в районе водозабора и объемы работ по удалению наносов.

Выводы

На основании исследований, выполненных по диссертации доктора технических наук (DSc) по теме: «Совершенствование научных и экспериментальных методов расчёта нестационарного движение потока на легкоразмываемых руслах рек» были сформулированы следующие выводы:

Поступление большого количества наносов из 1. Амударьи в Каршинский магистральный канал через сооружение, головное недостаточный расход воды и уровень воды в маловодные периоды приводят к серьезным трудностям в эксплуатации в зимний период. С целью улучшения работы бесплотинного водозаборного сооружения КМК экспериментальные проводились 3 этапа: 1-й применение исследования В этап

потоконаправляющих сооружений, 2-й этап - разработка пионерной траншеи. 3-й этап - изучение русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора.

- 2. В целях изучения потока и руслового процесса в зоне бесплотинного водозабора из реки Амударьи разработана математическая модель, которая представляет хороший результат теории мелькой воды при совместном учёте факторов размыва дна и берегов, а также осаждения частиц наносов.
- 3. Для решения задачи о мелкой воде в рамках новой математической модели разработан численный метод с применением метода элементарных объёмов в виде треугольников, которые позволили следить за процессами размыва и осаждения частиц в потоке при различных условиях.
- 4. Проведен вычислительный эксперимент при различных расходах воды, которое подтвердили результаты натурных исследований по взаимосвязи течения воды с формой дна реки и характером русловых процессов в зоне бесплотинного водозабора, в частности при низких уровнях реки в период межени и маловодные годы.
- 5. Сравнивая экспериментальные и натурные исследования, разработан перечень мероприятий и по улучшению эксплуатации бесплотинного водозабора из реки Амударья.
- 6. Численными результатами установлено, что проведение дноуглубительные работ вдоль правого берега зоны водозабора до отметки дна не менее 241 и на ширину 30-50 м обеспечевает определенную стабильность процесса водозабора.
- 7. На основе результатов теоретических и экспериментальных исследовании предложены новые конструктивные элементы поток направляющего пионерного прокопа, который способствуют снижению поступления наносов в подводящий канал. В результате при бесплотинном водозаборе предотвращены нежелательные русловые процессы и повысилась эффективность работы головного сооружения на 12 %.
- прогнозирования программа Создана распределения усовершенствования методов направления наносов путем неустановившегося движения потока при бесплотинном водозаборе из рек легкоразмываемым руслом. В результате применения разработанной программы, создана возможность прогнозирования распределения скоростей и мутностей потока для предотвращения русловых процессов в районе бесплотинного водозабора КМК.
- 9. На основе численных исследований разработаны гидравлические схемы местоположения потоконаправляющих сооружений на бесплотинном водозаборном узле. В результате эффективность очистки русла реки возросла, а в периоды маловодья появилась возможность направить поток в водозаборный канал.
- 10. Разработана технология прогноза русловых процессов на основе программы прогнозирования распределения и направления скоростей потока в нижнем бъефе бесплотинного водозабора. В результате применения разработанной программы, создана возможность прогнозирования

распределения скоростей потока воды и изменения расхода, предотвращения русловых.

- 11. Разработан метод расчёта нестационарного движения потока на легкоразмываемых руслах рек с учётом деформаций донных отложений в районе бесплотинного водозабора. В результате создана возможность определения стадии формирования русловых процессов в зависимости от уровней и скоростей потока воды.
- 12. Предложенные новые способы забора воды способствует улучшению условий водозабора с меньшим захватом донных наносов в головном участке, в частности подводящего канала в меженном периоде можно увеличить водозабор до 50-80 м³/с. В результате применения объемы работ по очистке наносов с помощью земснарядов сократились на 20% и сэкономлено 1 миллиард 200 миллионов сумов.

SCIENTIFIC COUNCIL AWARDING OF THE SCIENTIFIC DEGREES DSc. 03/30.12.2019. T.10.02 AT THE «TASHKENT INSTITUTE OF IRRIGATION AND AGRICULTURAL MECHANIZATION ENGINEERS» NATIONAL RESEARCH UNIVERSITY

«TASHKENT INSTITUTE OF IRRIGATION AND AGRICULTURAL MECHANIZATION ENGINEERS» NATIONAL RESEARCH UNIVERSITY

"Improving scientific and experimental methods for calculating unsteady flow movement on easily eroded river beds"

05.09.07 - Hydraulics and Engineering Hydrology

DISSERTATION ABSTRACT OF DOCTOR (DSc) ON TECHNICAL SCIENCES

The theme of doctoral dissertation (DSc) was registered at the Main Attestation Commission under the Cabinet of Ministers of the Republic of Uzbekistan with: №B2022.4. DSc/T576

The dissertation work is written at the «Tashkent Institute of Irrigation and Agricultural Mechanization Engineers» National research university.

The abstract of the dissertation is posted in three languages (Uzbek, Russian, and English (resume)) on the website of the Scientific Council (www.tiiame.uz) and on the website of «ZiyoNet» Information and educational portal (www.ziyonet.uz).

Bazarov Dilshod Raimovich

Scientific adviser:

	Doctor of technical sciences, professor
Official opponents:	Khojaev Ismatulla Kushaevich doctor of technical sciences, professor
	Makhmudov Ernazar Jumaevich doctor of technical sciences, professor
	Eshev Sabir Samatovich doctor of technical sciences, professor
Leading organization:	Tashkent University of Architecture and Construction
he Scientific Council DSc. 03/30.12.2019	» 2024 athours at the meeting of T.10.02 at the «Tashkent Institute of Irrigation and Agricultural rch university (Address: 100000, Tashkent, Kari-Niyaziy street 71)-237-54-79. e-mail: admin@tiiame.uz.
of Irrigation and Agricultural Mechaniza 10) at the address: 11 Phone: (+99871) 237-22-67, Fax: (+99871)	
Abstract of dissertation was sent « (register of the distribution protocol	

A.T.Saloxiddinov

Chairman of the scientific council awarding Scientific degrees, doctor of technical sciences, professor

F.A. Gapparov

Scientific secretary of the scientific council awarding scientific degrees, doctor of technical sciences, professor

M.R.Bakiev

Chairman of the academic seminar under the scientific council awarding scientific degrees, doctor of technical sciences, professor

INTRODUCTION (abstract of DSc thesis)

The aim of the research this work is to improve scientific and experimental methods for calculating unsteady flow movement on easily eroded river beds.

The object of the research work is the bed of the Amudarya River in the area of the damless water intake into the Karshi main canal.

The scientific novelty of the research is as follows:

methods for improving water intake at a damless water intake have been improved through the development of a mathematical model representing the movement of water flow based on two-dimensional differential equations

new structural elements of the flow-directing pioneer trench were proposed by substantiating hydraulic schemes that reduce the flow of sediment into the supply channel, substantiated by theoretical and experimental research

a software product has been created for forecasting the non-stationary distribution and direction of sediment in the flow during damless water intake from rivers with easily eroded beds

based on numerical studies, hydraulic diagrams for the location of flow guide structures in a damless water intake have been developed;

a technology has been developed for forecasting channel processes based on the use of a program for forecasting the distribution and direction of flow velocities in the downstream of a damless water intake;

Hydraulic and natural studies have substantiated the relationship of water flow with the shape of the river bottom and the nature of channel processes in the area of damless water intake during low-water periods.

Implementation of research results. Based on an assessment of the intensity of riverbed processes during damless water intake and the improvement of hydraulic engineering techniques for improving the operating conditions of the facility:

an improved two-dimensional mathematical model representing the water flow in the area of the damless water intake was introduced by the Operation Directorate of the Karshi Main Canal and was implemented under the Ministry of Water Resources of the Republic of Uzbekistan (certificate No. 03/37-2603 dated August 16, 2023). As a result, the possibility of determining the pattern of relationship between water flow and the shape of the river bottom and the nature of channel processes in the river in the area of construction of a damless water intake was established;

design elements of the pioneer trench directing the flow into the water intake canal were introduced by the Operation Department of the Karshi Main Canal under the Ministry of Water Resources of the Republic of Uzbekistan (certificate No. 03/37-2603 dated August 16, 2023). As a result, when operating a damless water intake, it is possible to increase the efficiency of working conditions by 12% by directing the flow into the water intake canal;

a program for predicting the direction of flow, taking into account the distribution of speeds and turbidity depending on time in the area of the structure with a damless water intake, has been introduced into the practice of the Operation Directorate of the Karshi Main Canal under the Ministry of Water Resources of the

Republic of Uzbekistan (certificate No. 03/37-2603 dated August 16, 2023). As a result of the application of the developed program, it was possible to predict the distribution of flow speeds and turbidity to prevent unwanted channel processes in the area of the KMK damless water intake.

the developed hydraulic schemes based on numerical studies were introduced into the practice of the Operation Directorate of the Amu-Bukhara Machine Canal under the Ministry of Water Resources of the Republic of Uzbekistan (certificate No. 03/37-2603 dated August 16, 2023). As a result of the use of hydraulic schemes, the efficiency of cleaning work has increased and it has become possible to direct the flow into the water intake canal during low-water periods of the year.

Justified by hydraulic and natural studies, the relationship of water flow with the shape of the river bottom and the nature of riverbed processes in the area of damless water intake during low-water periods has been introduced into the practice of the Operations Directorate of the Karshi Main Canal under the Ministry of Water Resources of the Republic of Uzbekistan (certificate No. 03/37-2603 dated August 16, 2023.). As a result, the best flow-through approach to water intake can be developed to ensure guaranteed water intake.

The volume and structure of the dissertation: Dissertation consist of introduction part, five chapters, summary, list of references and annexes. The volume of dissertation is 191 pages.

ЭЪЛОН ҚИЛИНГАН ИШЛАР РУЙХАТИ СПИСОК ОПУБЛИКОВАННЫХ РАБОТ LIST OF PUBLISHED WORKS

І бўлим (І часть; І part)

- 1. Базаров Д.Р., Норкулов Б.Э., Суюнов Ж.Ш., Жумабаева Г.У., Жамолов Ф.Н. Особенности неустановившегося движения потока при бесплотинном водозаборе в условиях меандрирующих русел рек. Проблемы архитектуры и строительства (научно-технический журнал). 2021 г. №4 С.56-62. (05.00.00;№14).
- 2. Базаров Д.Р., Курбонов И.У., Норкулов Б., Курбонов А И., Курбонов А И. Насос станциялари сув келтириш каналида сув лойқалигининг тақсимланишини математик моделлаштириш ва сонли тадқиқот натижалари. Меморчилик ва қурилиш муаммолари. (илмий-техник журнал), 2023 г. №1, (2-қисм) Б.87-93. (05.00.00;№14).
- 3. Базаров Д.Р., Норкулов Б.Э., Шаазизов Ф.Ш, Вохидов О.Ф. Переброска части стока реки Амударья для повышения обепеченности территорий южных регионах Узбекистана. Узбекгидроэнергетика журнали, №2/2020, Б.50-54. (05.00.00;№10).
- 4. Базаров Д.Р., Уралов Б.Р, Норкулов Б.Э, Хакимова Г, Вохидов О.Ф, Раимова И.Д. Влияние кавитационно-гидроабразивного износа и изнашивания лопастных гидромашин на гидравлическое сопротивления всасывающей линии насосных установок. Проблемы архитектуры и строительства (научнотехнический журнал). 2021 г. №4 С.56-62. (05.00.00;№14).
- 5. Базаров Д.Р., Норкулов Б., Жуманов О., Исломов К., Назарова Ш.. Дарёдан тўғонсиз сув олишда оқимнинг гидравлик ва лойқа чўкиндилар режимини баҳолаш. Меморчилик ва қурилиш муаммолари. (илмий-техник журнал), 2023 г. №1,(2-қисм) Б.140-144. (05.00.00;№14).
- 6. Базаров Д.Р., Норкулов Б., Суюнов Ж.Ш., Қурбонов А., Жамолов Ф. Гидравлические режимы бесплотинного водозабора. Проблемы архитектуры и строительства научно-технический журнал. 2021 г. №2 С.56-61. (05.00.00;№14)
- 7. Базаров, Д.Р, Норкулов Б., Курбонов A., Жамолов Ф.. Совершенствование методов надёжности бесплотинного повышения водозабора. Узбекгидроэнергетика $N_{2}4/2021$, Б.50-54. журнали, (05.00.00; No 10).
- 8. Норкулов Б.Э., Назарова Ш.М., Каландарова Д.А., Курбонов А.И., Курбонов А.И. Исследование процесса интенсивных местных переформирований легкоразмываемого русла на среднем участке р. Амударьи. Ирригация ва мелиорация журнали. Махсус сон 2022 й. (06.00.00;№10).
- 9. Норкулов Б.Э, Жуманов О., Хидиров С, Исломов К.. Дарёдан тўғонсиз сув олишда ўзан жараёнларини баҳолашда дала тадқиқот натижалари. Меморчилик ва қурилиш муаммолари. (илмий-техник журнал), 2022 г. №4, Б.134-137. (05.00.00;№14).
 - 10. Норкулов Б.Э, Хидиров С К, Косимов Ж А, Курбонов А И, Курбонов

- А.И. Насос станцияларининг иш режимини инобатга олиб, сув олиб келиш каналининг гидравлик параметрларини баҳолаш. "Илм сарчашмалари" илмийназарий методик журнал. №4. 2022. Б-65-69. (01.00.00;№12).
- 11. Норкулов Б.Э., Б.Назаров, Г.Жумабаева, А.Курбонов, И.Исломов, А.Курбонов. Установление объема заиления каналов и организация очистных работ в условиях реки Амударьи. Агро илм журнали 2022 йил № 5, ISSN 2091-5616. С.62-64. (05.00.00; №3).
- 12. Норкулов Б.Э Насырова Н.Р, Шомайрамов М.А. Суюнов Ж.Ш., Таджиева Д.О. Использование комбинированных плавучих конструкций на водозаборах насосных станций. Проблемы архитектуры и строительства (научно-технический журнал). 2020 г. №4 (2-част) С.105-110. (05.00.00;№14).
- 13. Norkulov B., A. Kurbanov, Jamolov F. Optimization of the Channel Head Settling Tanks to Guarantee the Water of Pumping Stations. In volume 19, of Eurasian Journal of Learning and Academic Teaching (EJLAT) April 2023. ISSN: 2795-739X,pp.42-44. (01.00.00;№5).
- 14. Norkulov B.. Kalandarova D A Research results of flow hydraulic and sludge sediment regime in a river without a dam. American Journal of Technology and Applied Sciences ISSN (E): 2832-1766 Volume 7,Dec., 2022. pp-105-112. (01.00.00;№5).
- 15. Bazarov, D., B. Norkulov, Vokhidov, O., Uljaev, F., Ishankulov, Z. "Two-dimensional flow movement in the area of protective regulatory structures", IOP Conference Series: Materials Science and Engineering, 2020, <u>www.scopus.com.</u> (01.00.00;№16).
- 16. Krutov A, B. Norkulov, A., Artikbekova, F., Nurmatov, P. "Optimal location of an intake at a reservoir prone to salt diffusion", IOP Conference Series: Materials Science and Engineering, 2020, www.scopus.com. (01.00.00;№16).
- 17. Krutov A, B. Norkulov, B Mavlyanova. Simulation of spreading of non-conservative passive substances in water bodies. IOP Conf. Series: Materials Science and Engineering 883 (2020) 012028. www.scopus.com. (01.00.00;№16).
- 18. Bazarov D., I Markova,., K Isabaev, M Sapaeva,. "Operational efficiency of water damless intake". IOP Conference Series: Materials Science and Engineering, 2020, www.scopus.com. (01.00.00;№16)
- 19. Krutov A, Norkulov B., B.Nurmatov, M.Mirzaev. Applicability of zero-dimensional equations to forecast nonconservative components concentration in water bodies. IOP Conf. Series: Materials Science and Engineering 883 (2020) 012064. www.scopus.com. (01.00.00;№16).
- 20. Krutov A., B.Norkulov, Farokhiddin Uljaev and Farkhod Jamalov., Results of a numerical study of currents in the vicinity of a damless water intake. IOP Conf. Series: Materials Science and Engineering 1030 (2021) 012121, IOP Publishing, www.scopus.com. (01.00.00;№16).
- 21. Krutov A, Choriev R, Norkulov B., Dildora Mavlyanova, Anvar Shomurodov. Mathematical modelling of bottom deformations in the kinematic wave approximation. IOP Conf. Series: Materials Science and Engineering 1030 (2021) 012147, IOP Publishing. www.scopus.com. (01.00.00;№16).
 - 22. Bazarov D, Norkulov B, Vokhidov, O., Raimova, I. Hydrodynamic Loads

- on the Water Chamber with Cavitating Dampers. Lecture Notes in Civil Engineeringthis link is disabled, 2022, 182, pp. 17–24. <u>www.scopus.com</u>. (01.00.00;№16).
- 23. Bazarov, D., Vatin N, Norkulov B., Vokhidov O., Raimova I. Mathematical Model of Deformation of the River Channel in the Area of the Damless Water Intake. Lecture Notes in Civil Engineeringthis link is disabled, 2022, 182, crp. 1–15. www.scopus.com. (01.00.00;№16).
- 24. Bazarov D. R., B.Norkulov, A. I. Kurbanov, F.N. Jamolov, G. U. Jumabayeva. Improving methods of increasing reliability without dam water intake. AIP Conference Proceedings 2612, 020026 (2023); <u>www.scopus.com.</u> (01.00.00;№16)
- 25. Norkulov B.E., D. V. Nazaraliev, A. I. Kurbanov, S.Sh. Gayratov, B. Shodiyev. Results of a study of severe deformation below the damless water intake section. AIP Conference Proceedings 2612, 020026 (2023); https://doi.org/10.1063/5.0113062. www.scopus.com. (01.00.00;№5)
- 26. Bazarov D, B. Norkulov, Vokhidov, B.Shodiev, I Raimova. Regulation of the flow in the area of the damless water intake. E3S Web of Conferencesthis link is disabled, 2021, 263, 02036, www.scopus.com. (01.00.00;№16)
- 27. Norkulov B.E. Jumabaeva G., Uljaev F., A.Shomurodov, A.Kurbanov. Channel bed processes experimental modeling in the area of damless water intake. E3S Web of Conferencesthis link is disabled, 2021, 264, 03067, www.scopus.com. (01.00.00;№5)
- 28. Norkulov B., Safarov G., Kosimov J., A.Shomurodov, Nazarova Sh.. Reduce the intensity of siltation of bulk reservoirs for irrigation and hydropower purposes. E3S Web of Conferencesthis link is disabled, 2021, 264, 03052, www.scopus.com. (01.00.00;№5)

II бўлим (II часть; II part)

- 29. Bazarov D.R., O. Norkulov B., Voxidov.O.F Kurbanov A., Raimova I. Bank destruction in the middle section of the Amudarya River. E3S Web of Conferencesthis link is disabled, 2021, 274, 03006, www.scopus.com
- 30. Ishankulov Z., Kurseitov A., Nizamiev R., Asadov S., Pateyev A.. The adjustment work canal on the Amudarya in the areas of the damless water intake. E3S Web of Conferences 274, 03005 (2021). www.scopus.com.
- 31. Norkulov B.E. Mamataliev A., Kurbanova U., Nazarova Sh., Shodiev B.. Raimova I.. Increasing efficiency of flow energy damping with lateral water intake. E3S Web of Conferences 365, 03045 (2023). www.scopus.com.
- 32. Norkulov B.E., Khujakulov R., Kurbanov I., Kurbanov A, Jumaboyeva G., Kurbanov A. Regime of deposition of sediments in the head settlement basin of the supply channel of pumping stations. E3S Web of Conferences 365, 03045 (2023). www.scopus.com
- 33. Маркова И.М, Базаров Д.Р, Норкулов Б.Э, Могуев Α.П, Реконструкция водохозяственного участка реки западная двина в Смоленской области, Аграрный научный журнал №5,Москва. 2020 C.35-39.(06.00.00;№5).

- 34. Базаров Д.Р, Ишонкулов З., Курбанов А.И, Жумабоева Г.У Натурные исследования разрушения берегов на нижнем участке бесплотинного водозабора. Ўзбекистонда сув ресурсларидан самарали фойдаланишнинг муаммолари ва ечимлари" мавзусида республика микёсидаги илмий-амалий анжумани материаллари тўплами. 2021 йил 26-27 март. Карши шахри. Б.38-44
- 35. Базаров Д.Р, Норкулов Б.Э., Ф. Жамолов. Гидравлические режимы деления потока в бесплотинном водозаборе. Сув ва Ер ресурслари илмий оммабоп журнал. 2020й 4 сон.42-49 б.
- 36. Базаров Д.Р., Норкулов Б.Э., Ўлжаев Ф.Б., Ишанкулов З.М., Раимова И.Д "Оқимни йўналтирувчи дамбалар ўрнатиш орқали кам сувли даврда тўғонсиз сув олишнинг иш шароитини яхшилашни башорат қилиш". Электрон хисоблаш машиналари учун яратилган дастур.№ DGU 20202530.
- 37. Базаров Д.Р., Норкулов Б.Э., Жамолов Ф.Н., Шомуродов А.А. "Кам сувли даврларда дарё окимининг тезлик майдонларини аниклаш оркали тўғонсиз сув олишнинг баркарор ишлашини таъминлашни башороат килиш". Электрон хисоблаш машиналари учун яратилган дастур.№ DGU 10121.
- 38. Базаров Д.Р., Норкулов Б.Э., Исломов К.С., Жумабаева Г.У., Салимбаева И.Д "Ўзан тубидаги оқизиқлар деформациясини инобатга олиб икки фазали оқимни сонк хисоблаш дастури". Электрон хисоблаш машиналари учун яратилган дастур. № DGU 28714.
- 39. Базаров Д.Р, Норкулов Б.Э., Курбонов А.И. Разработка и совершенствование конструкции отстойника для гидроэнергетики и ирригации. Международная научно-практическая конференция Современные научные решения актуальных проблем. Сборник тезисов научно практической конференции г. Ростов-на-Дану 2021 г. С.55-58.
- 40. Норкулов Б.Э., Каттакулов Ф., Г.Жумабоева, О.Вохидов. Учет климатических факторов на эксплуатационный режим гидротехнических сооружений бассейна реки Амударья. Ўзбекистонда сув ресурсларидан самарали фойдаланишнинг муаммолари ва ечимлари" мавзусида республика микёсидаги илмий-амалий анжумани материаллари тўплами 2021 йил 26-27 март. Қарши шахри. Б.94-101.
- 41. Норкулов Б.Э., С.Хидиров, И.Райимова. Экспериментал тадкикотларда сув ташлаш иншоотларининг эксплуатация режими. Ўзбекистонда сув ресурсларидан самарали фойдаланишнинг муаммолари ва ечимлари" мавзусида республика микёсидаги илмий-амалий анжумани материаллари тўплами 2021 йил 26-27 март. Қарши шахри. б 101-106.
- 42. Норкулов Б.Э., Ф.К.Артикбекова, К.С.Исламов, Б.Н.Шодиев. Дарёдан тўғонсиз сув олишда оқимнинг гидравлик ва лойқа чўкиндилар режимининг тадқиқот натижалари. Агро процессинг журнали 2023 йил № 2, 52-64 б.

Автореферат «IRRIGATSIYA VA MELIORATSIYA» илмий журнали тахририятида тахриридан ўтказилди ва ўзбек, рус, инглиз (резюме) тилларидаги матнлари мослиги текширилди (_______2024 й.)



№ 10-3279

Bosishga ruxsat etildi: 21.09.2024.
Bichimi: 60x84 ^{1/16} «Times New Roman»
garniturada raqamli bosma usulda bosildi.
Shartli bosma tabogʻi 3,9. Adadi 100. Buyurtma: № 106
Tel: (99) 832 99 79; (77) 300 99 09
Guvohnoma reestr № 10-3279
"IMPRESS MEDIA" MChJ bosmaxonasida chop etildi.
Manzil: Toshkent sh., Yakkasaroy tumani, Qushbegi koʻchasi, 6-uy.