

УЎК: 532:626,8:333

КАНАЛЛАРНИ БЕТОНЛАШНИНГ ИҚТИСОДИЙ САМАРАДОР ГИДРАВЛИК ПАРАМЕТРЛАРИ

Рахимов Кудрат Тошботирович,

PhD, доцент;

Апакхўжаева Турсуной Убайдуллаевна,

PhD, асистент;

Отахонов Махсуд Юсупович

мустақил тадқиқотчи, асистент;

Аллаёров Давронжон Шамсиддин ўғли,

мустақил тадқиқотчи, асистент,

Тошкент ирригация ва қишлоқ хўжалигини
механизациялаш муҳандислари институти

Аннотация. Суғориладиган майдонларни сув билан таъминлашда суғориш каналларининг вазифаси алоҳида аҳамият касб этади. Сўнгги йилларда Ўрта Осиё минтақасида қурилган суғориш каналларида деформациян жараёнлар салбий тус олмоқда. Натижада уларнинг гидравлик параметрлари ўзгариб, устуворлиги пасайиб бормоқда. Очиқ ўзанлардаги деформациян жараёнлар ҳамда суғориш каналларини лойиҳалаш бўйича шу кунгача бажарилган тадқиқотлар натижалари ушбу соҳада салмоқли ишлар мавжудлигини кўрсатмоқда. Суғориш каналларининг статик ва динамик мустаҳкамлигини таъминлаш, каналнинг фойдали иш коэффициентини ошириш бугунги даврга келиб каналларни бетон қопламалар билан қоплаши тақозо этмоқда. Каналларни бетонлашда иқтисодий харажатларнинг юқорилиги ушбу жараённи амалга оширишда бир қатор муаммоларни юзага келтирмоқда. Бетонлашда қоришма бетон сарфини камайтириш мазкур жараёнда муаммонинг оптимал ечимиdir. Мақолада бетон каналларни гидравлик энг қулий кесим шартлари асосида лойиҳалаш усули таклиф этилган. Таклиф этилган усул бўйича каналларни қуришда бетон хомашёси сарфи 36 %га тежалиши ва шу билан биргаликда қурилган каналнинг динамик мустаҳкамлиги (лойка узатиш қобилияти билан баҳолангандা) 26 %га ошиши асосланган. Тадқиқотлар натижаларининг ишончлилиги амалиётда қўлланиладиган формулалар ёрдамида текширилган.

Таянч сўзлар: суғориш канали, сув исрофи, лойка босиш, ўзан ювилиши, бетон канал, лойиҳалаш, гидравлик энг қулий канал.

ЭКОНОМИЧНЫЕ ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ ПАРАМЕТРЫ БЕТОНИРОВАНИЯ КАНАЛОВ

Рахимов Кудрат Тошботирович,

PhD, доцент;

Апакхўжаева Турсиной Убайдуллаевна,

PhD, асистент;

Отахонов Махсуд Юсупович,

соискатель, асистент;

Аллаёров Давронжон Шамсиддин угли

соискатель, асистент

Ташкентский институт инженеров ирригации
и механизации сельского хозяйства

Аннотация. Для обеспечения водой орошаемых площадей особое значение имеют ирригационные каналы. В последние годы оросительные каналы Средней Азии подвергаются негативному влиянию деформационных явлений. В результате чего изменились их гидравлические параметры и уменьшилась их пропускная способность. Результаты исследований, проводимых в последнее время в области явлений

деформаций и при проектировании открытых ирригационных каналов, показывают, что выполнено много работы. Для обеспечения статической и динамической устойчивости, повышения коэффициента полезного действия каналов в настоящее время необходимо покрытие каналов бетонной облицовкой. Потребность покрывать каналы бетонной облицовкой выявляет проблему высокой стоимости этих работ. Оптимальное решение проблемы – уменьшение расхода бетона. В статье предложен метод проектирования бетонного канала из условия гидравлически наивыгоднейшего сечения. По предложенному методу расход бетонной смеси уменьшается на 36 %, а динамическая устойчивость канала (при оценке наносотранспортирующей способности канала) увеличивается на 26 %. Результаты исследований подтверждены формулами, используемыми в практике.

Ключевые слова: ирригационный канал, потери воды, заливание, размыв русла, бетонный канал, проектирование, гидравлически наивыгоднейшее сечение.

ECONOMIC HYDRAULIC PARAMETERS FOR CONCRETING CANALS

Rakhimov Kudrat Toshbotirovich

PhD, Associate Professor

Apakhujayeva Tursinoy Ubaydullaevna

PhD, Assistant

Otaxonov Makhsud Yusupovich

Researcher, Assistant

Allayorov Davronjon Shamsiddin ugli

Researcher, Assistant

Tashkent Institute of Irrigation and Agricultural Mechanization Engineers

Abstract. Irrigation canals are of particular importance to provide water for irrigated areas. In recent years, the irrigation canals of Central Asia have been negatively affected by deformation phenomena. As a result, their hydraulic parameters changed and their throughput decreased. The results of the studies in the field of the deformations and designing open irrigation canals show that a lot of work has been completed. Ensuring the static and dynamic stability and increasing the efficiency of the canals require to cover the channels with concrete cladding. The need to cover the canals with concrete cladding raises the problem of the high cost of these works. The optimal solution to the problem is to reduce concrete consumption. The article proposes a method for designing a canal from the condition of the hydraulically most advantageous section. According to the proposed method, the consumption of concrete mixture is reduced by 36% and the increase in the dynamic stability of the canal (when assessing the nanotransport ability of the canal) is increased by 26%. The research results are confirmed by the formulas used in practice.

Keywords: irrigation canal, water loss, siltation, channel erosion, concrete channel, designing, hydraulic most convenient channel.

Кириш

Республикамиздаги мавжуд 3,2 млн га суғориладиган майдонлар ҳамда халқ хўжалигининг бошқа тармоқларини сув билан таъминлашда Ўрта Осиёning йирик дарёларидан (Сирдарё, Амударё, Зарафшон ва б.к) сув олувчи 180 минг км узунликдаги ирригация каналлари хизмат қиласиди. Асосий магистрал каналлар сифатида Катта Фарғона, Бўзсув, Тошкент, Паркент, Жанубий Мирзачўл, Дўстлик, Аму Бухоро, Миришкор, Қарши, Қорақум ҳамда Шовот каналларини эътироф этиш мумкин [1, 2]. Мазкур каналларнинг аксарияти

XX асрда қурилган бўлиб, суғориладиган майдонларга сувни етказиб беришга хизмат қиласиди.

Катта Фарғона канали Фарғона водийсининг энг йирик ирригация тармоғи ҳисобланиб, Норин, Қорадарё ҳамда Сўх дарёларидан сув олади. Жанубий Мирзачўл канали 1957–1962 йилларда қурилган ва Сирдарё дарёсидан сув олади. Дўстлик канали 1895–1941 йилларда қурилган бўлиб, Сирдарё дарёсидан сув олади. Қарши магистрал канали 1965–1973 йилларда қурилган ва Амударё дарёсидан сув олади. Бўзсув ва Тошкент каналлари эса Чирчиқ дарёсидан сув олиб, экин майдонларига

сувни етказиб бериш учун хизмат қиласи [1, 2]. Мамлакатимизда қурилган каналларнинг қарийб 88 фоизини тупроқ ўзанли каналлар ташкил этади ва бу каналларда фильтрация сарфи жуда катта бўлиб, бунинг натижасида манбадан олинганд сувнинг 40 фоизга яқини тармоқда бехуда сарф бўлмоқда, керакли сув миқдори эса экин майдонларига етиб бормаяпти [3]. Ҳозирги кундаги асосий муаммолардан бири вегетация даврида экин майдонларига сувнинг етишмаслигидир. Натижада суғориш ишлари кечикиб, ҳосилдорлик анча пасайиб бормоқда. Бундай муаммоларнинг олдини олиш учун мамлакатимизда ирригация тармоқларини реконструкция қилиш бўйича Давлат дастурлари ишлаб чиқилиб, тупроқ ўзанли каналларни бетон қопламалар билан қоплаш ишлари олиб борилмоқда [4]. Тупроқ ўзанли каналларни бетон қопламалар билан қоплаш ишлари мураккаб жараён бўлиши билан бир қаторда, катта миқдордаги пул маблағларини талаб этади.

Тупроқ ўзанли каналларни лойиҳалашда гидравлик параметрларини асослаш ва қуриш бўйича турли даврларда олимлар илмий изланишлар олиб боришган. Р.Р. Чугаев, Ц.Е. Мирцхулава, А.А. Черкасов, Б.А. Бахметев, А.В. Караушев ва бошқа бир қатор олимларни бунга мисол келтиришимиз мумкин [5, 6, 7, 8, 9].

Каналларда оқимнинг лойқа узатиши, яъни ташувчанлик қобилиятини аниқлаш бўйича Е.А. Замарин, С.Х. Абальянс, К.Ш. Латипов ва А.М. Арифжанов каби олимлар илмий изланишлар олиб борган ва ўз тавсияларини берган [10, 11, 12, 13].

Канал кесимиининг гидравлик мустаҳкамлигини таъминлаш мақсадида канал тубининг энини асослаш бўйича С.А. Гиршкан томонидан формулалар так-

лиф этилган [14]. С.А. Гиршкан томонидан таклиф этилган формулалар тупроқ ўзанли каналларни лойиҳалашда қўлланилади. Аммо мазкур формулалар асосида ўзани бетонланадиган каналларни лойиҳалаш ва қуриш сарф-харажатлар ортиб кетишига сабаб бўлмоқда. Чунки лойиҳалаш натижасига кўра, канал ўзанининг геометрик ўлчамлари анча узун бўлиб, бетонлашга сарфланадиган хомашё миқдорининг ошиб кетишига олиб келмоқда.

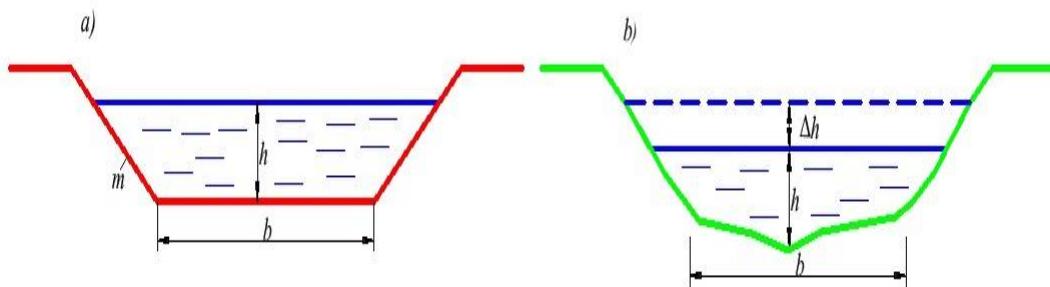
Бетон ўзанли каналларни лойиҳалашда гидравлик параметрларини асослаш муҳим аҳамиятга эга. Чунки гидравлик параметрларини асослаш билан бир қаторда динамик мустаҳкам ва иқтисодий самарадор кесимларни ҳам лойиҳалаш ва қуриш имкони пайдо бўлади.

Тадқиқот объекти. Тадқиқот объекти сифатида Сирдарё вилоятининг Ховос туманидаги К-1-1 ва К-2-5 суғориш каналлари танлаб олинди. К-1-1 суғориш канали лойиҳавий параметр (1-жадвал)лар асосида 1985 йилда қурилган (1-расм). Аммо ҳозирги даврга келиб, канал ўзанининг лойиҳавий параметрлари бутунлай ўзгариб кетган. Йиллар давомида сув оқими таъсирида канал ўзанида ювилиш жараёнлари содир бўлган. Натижада канал ўзани туви 0,75 м га, сув сатҳи 0,70 м га пасайган. Бундай ҳолат қатор муаммолар юзага келишига сабаб бўлмоқда. Буларга мисол тариқасида каналдан сув оловчи иншоотларни келтиришимиз мумкин [15]. Чунки каналдаги сув сатҳининг пасайиши натижасида латоклар ва ариқларга сув олиш учун етарли босим ҳосил қилишда насослардан фойдаланишга тўғри келмоқда. Насослардан фойдаланиш эса қўшимча электр энергия ва пул маблағларини талаб қилмоқда.

1-жадвал

К-1-1 суғориш каналининг лойиҳавий параметрлари

$Q, \text{м}^3/\text{с}$	$b, \text{м}$	m	$h, \text{м}$	$\omega, \text{м}^2$	i	$\vartheta, \text{м}/\text{с}$
20	7	1,3	1,5	13,50	0,001	1,55



1-расм. К-1-1 сүфориш каналининг кўндаланг кесими
a) лойиҳавий; b) мавжуд

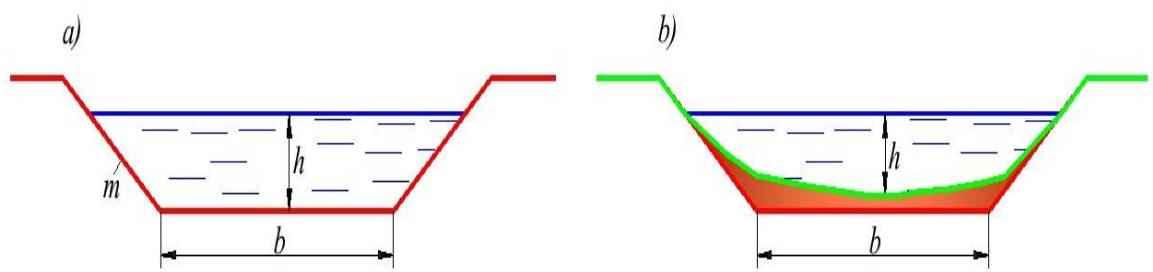
К-2-5 сүфориш канали қўйидаги лойиҳавий параметр (2-жадвал)лар асосида 1982 йилда қурилган. Аммо ҳозирги кунга келиб, канал ўзанини лойқа босиши натижасида деформация жараёни содир бўлиб,

канал кўндаланг кесим юзаси қисқарган ва бунинг натижасида сув ўтказиш қобилияти $Q=6 \text{ м}^3/\text{с}$ га пасайиб кетган. Бундай ҳолат сүфориша сув танқислиги муаммолини юзага келтирмоқда.

2-жадвал

К-2-5 сүфориш каналининг лойиҳавий параметрлари

$Q, \text{м}^3/\text{с}$	$b, \text{м}$	m	$h, \text{м}$	$\omega, \text{м}^2$	i	$\vartheta, \text{м}/\text{с}$
10	6	1,3	1,2	9,00	0,0004	0,80



2-расм. К-2-5 сүфориш каналининг кўндаланг кесими
a) лойиҳавий; b) мавжуд

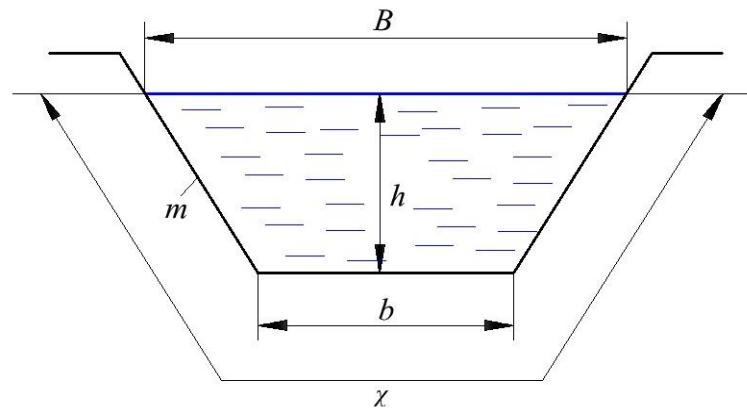
Юқорида таъкидланган муаммолар ечими сифатида канал ўзанини бетонлаштавсия этилади. Канал ўзанини бетонлаш орқали унинг устуворлигини таъминлаш билан бирга, фильтрацияга сарфланадиган сув миқдори исроф бўлишининг олди олинади.

Тадқиқот методи. Тадқиқот жараёнида гидравликда умумқабул қилинган тадқиқот услублари, хусусан, дала тадқиқотларидан, математик анализ ва шу билан биргаликда мавжуд ҳисоблаш услубларининг қиёсий таҳлилидан фойдаланилди.

Натижалар. Ҳозирги кунда каналлар кесими, асосан, трапеция шаклида қурилмоқда. Трапеция шаклидаги каналлар-

нинг гидравлик элементлари (3-расм) асосида каналнинг сув ўтказиш қобилияти аксарият ҳолатларда каналларнинг лойиҳавий (ёки мавжуд) параметрлари асосида Шези формуласи ёрдамида аниқланади [16, 17]. Қурилаётган сүфориш каналини гидравлик энг қулай кесим шартлари асосида лойиҳалаш қурилишга сарфланадиган материал сарфини кескин камайтиради ҳамда каналнинг динамик мустаҳкамлигини таъминлайди.

Сүфориш каналининг гидравлик жиҳатдан энг қулай кўндаланг кесим элементларини асослашда Шези формуласининг қуйидаги математик таҳлилларидан фойдаланамиз.



b – ўзан тубининг кенглиги; B – ўзандаги сувнинг эркин сатҳидаги кенглиги;
 h – ўзандаги сув оқимининг чуқурлиги; m – ўзан қирғоғининг қиялик коэффициенти.

3-расм. Трапеция шаклидаги каналнинг кўндаланг кесими

$$\vartheta = C\sqrt{Ri} = \frac{\sqrt{i}}{n} R^{2/3} \quad (1)$$

$$\vartheta \Rightarrow \begin{cases} i = \text{const} \\ n = \text{const} \end{cases} \Rightarrow R_{\max}$$

$$R = \frac{\omega}{\chi} \Rightarrow \begin{cases} \omega = \text{const} \\ \chi \neq \text{const} \end{cases} \Rightarrow R_{\max} = \frac{\omega}{\chi_{\min}}$$

Ушбу таҳлилга кўра, суғориш каналлари гидравлик жиҳатдан энг қулай бўлиши учун канал юза бирлиги ўзгармаган ҳолда ҳўлланганлик периметри минимум қийматга эга бўлиши керак. Бу эса, ўз навбатида, қурилишда ишлатиладиган бетон миқдорини минималлаштириш имконини беради. Қуйида ҳўлланганлик периметрининг минимум шарти (трапеция шаклидаги канал учун) келтирилган:

$$ч = b + 2h\sqrt{1+m^2} \quad (2)$$

Ўзгарувчиларни камайтириш мақсадида юза бирлигининг ўзгармаслик шартидан фойдаланамиз:

$$ч = \frac{m}{h} - mh + 2h\sqrt{1+m^2} \quad (3)$$

Тенглама минимум қийматга эришиши учун тенгламадан ўзгарувчи (h) бўйича биринчи даражали ҳосила оламиз ва нолга тенглаймиз:

$$\begin{aligned} ч'(h) &= 0 \rightarrow -\frac{m}{h^2} - m + 2\sqrt{1+m^2} = 0 \\ &\rightarrow \frac{bh + mh^2}{h^2} - m + 2\sqrt{1+m^2} = 0 \end{aligned}$$

Натижада канал кўндаланг кесими ўзгарувчилари учун ҳўлланганлик периметрининг минимумлик шартини қаноатлантирувчи қуйидаги тенгламага эга бўламиз:

$$\frac{b}{h} = 2(\sqrt{1+m^2} - m) \quad (4)$$

Трапеция шаклидаги каналларнинг кесимини бир нечта ихтиёрий ўлчамларда лойиҳалаш ва қуриш мумкин. Гидравлик ҳисоблашда каналнинг нисбий кенглиги (канал туби кенглигининг унданги сувнинг чуқурлигига нисбати) деган тушунча ишлатилади ва қуйидагича ёзилади:

$$v = \frac{b}{h} \rightarrow v = 2(\sqrt{1+m^2} - m) \quad (5)$$

Ушбу (5) боғланиш асосида бетонлашувчи суғориш каналининг сув сарфи тенгламаси қуйидагича қўринишга эга бўлади:

$$Q = 0.63 \frac{\sqrt{i}}{n} (v + m)h^{8/3} \quad (6)$$

Бетон қопламали каналларда ғадир-будирлик коэффициенти $n=0,012-0,015$ ни ташкил этади.

$$Q = 45 \cdot \sqrt{i} \cdot (v + m)h^{8/3} \quad (6)$$

Юқорида келтирилган (5) тенглама асосида гидравлик энг қулай суғориш канали туби кенглиги қуйидагича аниқланади:

$$b_d = 2h(\sqrt{1+m^2} - m) \quad (7)$$

Ушбу тенглама асосида каналларни бетонлаш қурилиш ишларини олиб боришида бироз нокулайликлар келтириб чиқариши мумкин. Чунки бундай ҳолатда канал туби кенглиги чуқурлигига нисбатан кичик ўлчамларда бўлади. Мавжуд формулани такомиллаштириш мақсадида бетон ўзанли каналларни қуриш жараёнида тадқиқотлар олиб борилди. Тадқиқот натижаларига кўра, қури-

лишда қулайлик коэффициенти аниқланди. Қурилишда қулайлик коэффициенти ва каналнинг гидравлик энг қулай кенглиги тенгламаси билан биргаликда қуийдаги формулани тавсия этамиз:

$$b_{d.m} = b_d \cdot k \quad (8)$$

бу ерда: $k = 1,2 \div 1,3$ қурилишда қулайлик коэффициенти.

Таҳлил натижалари

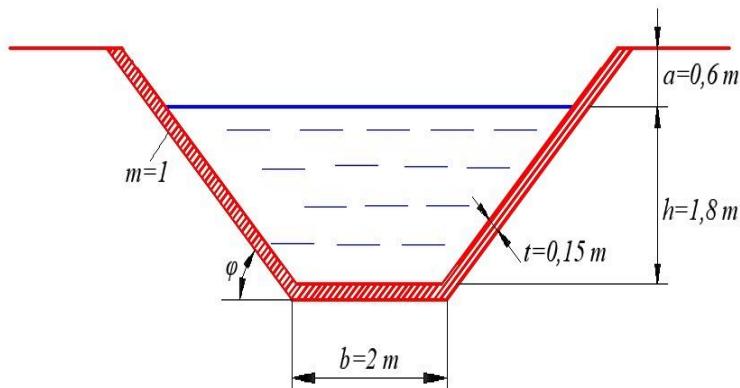
Бетон ўзанли каналларнинг гидравлик параметрлари гидравлик энг қулай кесим шартларига тўла мос келади. Гидравлик энг қулай кесим мавжуд юза бирлигига максимал сув сарфини ўтказиш имкониятини беради. Натижада манбадан олинган сув каналлар орқали қисқа муддатларда экин майдонларига етиб боради [18].

Юқорида таклиф этилган усул (8) асосида лойиҳаланган К-2-5 каналига сарфланадиган бетон сугоришининг иқтисодий самарадорлигини текшириб қўрамиз. Бунда сугориш канали тубининг кенглигини аниқлашда С.А. Гиршкан томонидан таклиф этилган формула (9) ва бетон ўзанли каналларни лойиҳалашда тавсия этилган (8) (такомиллаштирилган) формулалар ёрдамида ҳисоблаш ишларини олиб борамиз.

С.А. Гиршкан формуласи ёрдамида канал тубининг кенглиги қуийдагича аниқланади.

$$b_{G.M.} = 1,5 \cdot Q^{2/3} \quad (8)$$

бу ерда: $Q = 10 \text{ m}^3/\text{s}$, сугориш каналидаги сув сарфи.



4-расм. Тавсия этилаётган усул ёрдамида лойиҳаланган бетон ўзанли сугориш каналининг кўндаланг кесими

Ҳисоблаш ишларини жадвалда олиб борамиз.

3-жадвал

Сугориш каналини бетонлаш сарф-харажатларининг қиёсий жадвали

Лойиҳалаш усули	Сув сарфи	Ўзан нишаблиги	Оқим чукурлиги	Канали тубининг кенглиги	Хўлланганлик периметри	Бетон қалинлиги	1 пагонаметр учун сарфланадиган бетон ҳажми	1 пагонаметр бетон копламаси учун сарфланадиган умумий пул маблағи	Иқтисод қилинадиган пул маблағи	Иқтисодий самарадорлик
Сугориш канали параметрлари	$Q, \text{m}^3/\text{s}$	i	$h, \text{м}$	$b, \text{м}$	$\chi, \text{м}$	$t, \text{м}$	$W, \text{м}^3$	минг, сўм	минг, сўм	%
С.А. Гиршкан	10	0,0004	1,0	7	9,83	0,15	1,61	1038	277	36
Такомиллаштирилган усул	10	0,0004	1,8	2	6,95	0,15	1,18	761		



5-расм. Такомиллаштирилган усулнинг иқтисодий самарадорлиги, минг сўм

Таклиф этилган усул ёрдамида суғориши каналининг динамик мустаҳкамлигини аниқлаш мақсадида оқимнинг ташувчанлик қобилияти аниқланди. Ҳисоблар қиёслаш мақсадида ҳар иккала усулда

лойиҳаланган каналларда олиб борилди. Ҳисоблаш ишларида А.М. Арифжанов томонидан таклиф этилган оқимнинг ташувчанлик қобилиятини аниқлаш формуласидан фойдаланилди [19, 20].

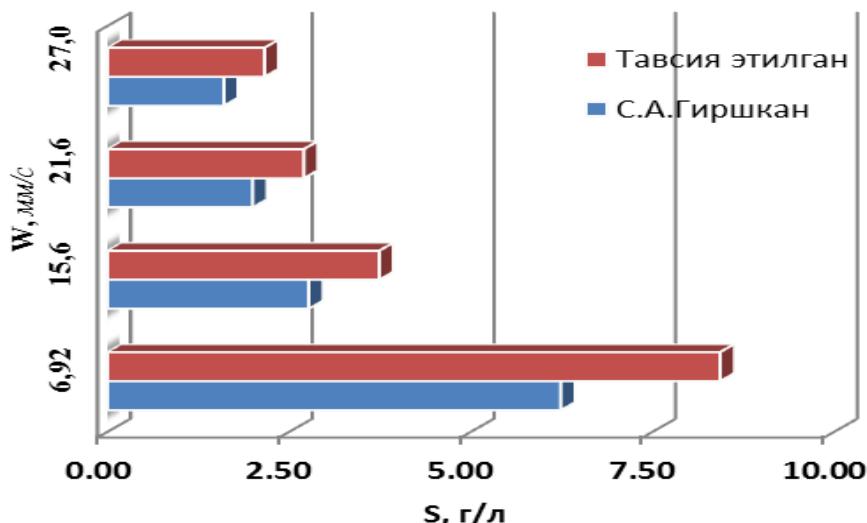
4-жадвал

Оқимнинг ташувчанлик қобилиятини аниқлаш жадвали

Лойиҳалаш усули	Оқим тезлиги	Гидравлик катталик	Оқимнинг ташувчанлик қобилияти
	θ, м/с	W, мм/с	S, г/л
С.А. Гиршкан	1,25	6,92	6,24
		15,6	2,77
		21,6	2,00
		27	1,60
Тавсия этилган (Такомиллаштирилган)	1,46	6,92	8,43
		15,6	3,74
		21,6	2,70
		27	2,16

Ҳисоблаш натижаларига кўра, оқимнинг ташувчанлик қобилияти такомиллаштирилган усул ёрдамида лойиҳаланган каналда 26 %га юқори эканлиги аниқланди. Оқимнинг ташувчанлик қоби-

лияти муҳим омиллардан бири ҳисобланади. Чунки оқим таркибидағи лойқалик миқдорини суғориш канали ўзанига чўктирмасдан экин далаларига етказиб бориш зарур ҳисобланади.



6-расм. Оқимнинг ташувчанлик қобилиятигининг қиёсий графиги

Хулоса ва тавсиялар

Каналлар устуворлигини таъминлаш, деформация жараёнларининг олдин олиш, шимилишга сарфланадиган сув исрофларини камайтириш учун уларни бетон қопламалар билан қоплаш лозим. Бетон каналларини қуриш, тупроқ ўзанли каналларни бетон қопламалар билан қоплашда гидравлик ҳисобини бажариш лозим. Гидравлик ҳисобини бажаришда юқорида таклиф этилган такомилластирилган ҳисоблаш усули таклиф этилади. Таклиф этилган усулни қўллаш орқали бетонлашга сарфланадиган хомашё хаж-

мини 36 %гача иқтисод қилиш, сарфланадиган пул маблағларини эса 277 минг сўмга тежаш имконияти пайдо бўлади. Суфориш каналидаги сув қисқа муддатларда экин майдонларига етиб боради. Оқимнинг тезлиги ортиши натижасида унинг ташувчанлик қобилиятигининг ҳам 26 %га ортишига олиб келади. Натижада оқим таркибидаги чўқиндилар суфориш канали ўзанига чўкмайди, деформация жараёнлари содир бўлмайди, динамик мустаҳкамлиги таъминланади.

Манба ва адабиётлар

1. Ирригация Узбекистана. Т. 2: Современное состояние и перспективы развития ирригации в бассейне реки Сырдарьи. – Т., 1975.
2. Ўзбекистон миллий энциклопедияси. Давлат илмий нашриёти. – Т., 2012.
3. Ўзбекистон Республикаси Сув хўжалиги вазирлиги ахборот хизмати [Электрон манба]. – URL: <http://www.water.gov.uz/uz/posts/> (мурожаат санаси: 28.12.2020).
4. Ўзбекистон Республикаси Президентининг 2018–2019 йилларда ирригацияни ривожлантириш ва сугориладиган ерларнинг мелиоратив ҳолатини яхшилаш давлат дастури тўғрисидаги ПҚ-3405 сони қарори.
5. Чугаев Р.Р. Гидравлика. – Ленинград: Энергоиздат, 1982. – 672 с.
6. Sibilla S. Hydraulic approach to Navigli canal daylighting in Milan, Italy / S.Sibilla, M.C.Sciandra, R.Rosso, C.Lamera // Elsevier, Sustainable Cities and Society. – 2017. – Vol. 32.– Pp. 247-262.
7. Карапушев А.В. Теория и методы расчета речных наносов. – Ленинград: Гидрометеоиздат, 1977. – 444 с.
8. Sau J., Malaterre P.O., Baume J.P. Sequential Monte Carlo hydraulic state estimation of an irrigation canal // Elsevier, Comptes Rendus Mécanique. – 2010. – Vol. 338, 4. – Pp. 212-219.
9. Мирцхулава Ц.Е. Размыи русел и методика оценки их устойчивости. – М.: Колос, 1967. – 170 с.
10. Choi H.I., Kwon S.H., Wee N.S. Almost rotation-minimizing rational parametrization of canal surfaces // Elsevier, Computer Aided Geometric Design. – 2004. – Vol 21. – No. 9. – Pp. 859-881.
11. Абальянц С.Х. Устойчивые и переходные режимы в искусственных руслах. – Ленинград: Гидрометеоиздат, 1981. – 245 с.

-
12. Арифжанов А.М., Фатхуллоев А.М. Динамика взвесенесущего потока в руслах. – Т.:, Фан, 2014. – 124 с.
 13. P.A. Carling. Channel change and sediment transport in regulated U.K. rivers.//Regulated rivers: Research and management. 1988. – Vol. 2. – Pp. 369–382.
 14. Гиршкан С.А. Орошение и освоение Голодной степи. – М., 1961. – 140 с.
 15. Фатхуллаев А.М. Бөглөнмөгөн грунтлардан ташкил топган ўзанларда ювилмаслик тезликларини аниқлаш / А.М. Фатхуллаев, Л.Н. Самеев, И.Ф. Ахмедов, Х. Жумабоев, С.С. Эшев, С. Арифжанов // Irrigatsiya va melioratsiya. – Т., 2019. – № 1(15). – Б. 27-32.
 16. ШНҚ 2.06.03-12. Сүғориш тизимлари. Лойиҳалаш нормалари. – Ўзбекистон Республикаси Давархитектурилиш. – Т., 2012. – 56 бет.
 17. Raveendra K. Design of Irrigation Canals. Planning and Evaluation of Irrigation Projects // Elsevier, Academic Press. – 2017. – Pp. 283–318.
 18. Ashour M.A., Aly T.E., Mostafa M.M. Effect of canal width contraction on the hydraulic parameters and scour downstream water structures // Elsevier, Ain Shams Engineering Journal. – 2019. – Vol. 10. – Pp. 203–209.
 19. Арифжанов А.М., Фатхуллаев А.М., Самеев Л.Н. Ўзандаги жараёнлар ва дарё чўкиндилари. Моногр. – Т.: Ноширик ёғдуси, 2017. – 191 б.
 20. Арифжанов А.М., Аллаёрөв Д.Ш. Дарё чўкиндиларининг гидромеханик параметлари// Irrigatsiya va melioratsiya. – 2020. – № 1(19). – Б. 29-32.
-

Такризчи:

Алиназаров А., т.ф.н., НамМКИ, “Муҳандислик коммуникациялари ва монтажи” кафедраси профессори.