

Оглавление

1. Анализ существующего положение в сфере водопотребления и водоотведения,	2
2. Перспективное водопотребление и водоотведение на целевые нужды	10
3. Электронная модель системы водоснабжения водоотведения(расчет).....	18
4. Перспективные балансы водопотребляемой мощности.....	57
5. Перспективные балансы производительности водоподготовительных установок.....	63
6. Оценка надежности водоснабжения и водоотведения.....	65
7.Обоснование инвестиций в строительство, реконструкцию и техническое перевооружение.....	68

						31-12/2012			
Изм.	Кол.уч	Лист	№ док	Подпись	Дата				
Разработал		Кивилева				Схема водоснабжения Белоевского сельского поселения Кудымкаского района Пермского края	Стадия	Лист	Листов
								1	69
ГИП		Паревский					ООО «СТРОЙПРОЕКТ»		

1. Анализ существующего положения в сфере водоснабжения и водоотведения.

1.1. Существующее состояние.

Белоевское сельское поселение – одно из крупнейших сельских поселений Кудымкарского муниципального района, расположено в северо-западной части района. Белоевское сельское поселение граничит с Верх-Иньвенским, Степановским и Ёгвинским сельскими поселениями Кудымкарского муниципального района, Юрлинским районом Коми-пермяцкого округа и Кировской областью.

Площадь территории сельского поселения – 990 км².

Население Белоевского сельского поселения – 6 371 человек. Крупнейшие населенные пункты – села Белоево (1586 человек) и Кува (1480 человек).

Всего в Белоевском сельском поселении находится 57 населенных пунктов.

По территории сельского поселения протекают крупные реки Кува и Мечкор, существует сеть малых рек.

На территории сельского поселения отсутствуют железные дороги.

С крупными населенными пунктами Кудымкарского муниципального района и Пермского края сообщение обеспечивается автомобильными дорогами.

Таблица 1. Населенные пункты Белоевского сельского поселения

		Численность населения (чел.)
	БЕЛОЕВСКОЕ СЕЛЬСКОЕ ПОСЕЛЕНИЕ	6371
село	Белоево	1586
село	Кува	1480
дер.	Кузьва	304
дер.	Карбас	224
дер.	Мальцева	222
дер.	Шадрина	206
дер.	Перкова	152
дер.	Мошева	150
дер.	Тебенькова	144
дер.	Мечкор	140
дер.	Непина	133
дер.	Большая Сидорова	130
село	Отево	120
дер.	Важ-Пашня	104
дер.	Васюкова	97
дер.	Пихтовка	89

										Лист
										2
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

дер.	Ананьева	77
дер.	Малая Сидорова	68
дер.	Пруддор	67
дер.	Бражкина	60
дер.	Шорйыв	56
дер.	Епанова	49
дер.	Старая Кузьва	48
дер.	Першина	47
дер.	Сенина	42
дер.	Трошева	40
дер.	Саранина	39
дер.	Егичи	36
дер.	Малахова	35
дер.	Важ-Чигас	33
дер.	Сергеева	31
дер.	Ильичи	30
дер.	Александрова	26
дер.	Лопвадор	25
дер.	Минядын	25
дер.	Косогор	22
дер.	Ивашкова	21
дер.	Евсина	19
дер.	Курдюкова	18
дер.	Козлова	18
дер.	Карп-Васькина	17
дер.	Третьева	14
дер.	Кипрушева	12
дер.	Николичи	12
дер.	Виль-Чигас	12
дер.	Палева	12
дер.	Цыбьян	11
дер.	Коньшина	11
дер.	Силина	11
дер.	Васюкова	11
дер.	Митева	9
дер.	Исакова	9
дер.	Заполье	6
дер.	Осипова	5
дер.	Гордина	3
дер.	Королева	2
дер.	Вась-Пальник	1

										Лист
										3
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

При этом в 14 населенных пунктах с населением более 100 человек проживает около 80% населения сельского поселения.

Белоевское сельское поселение находится в зоне умеренно-континентального климата, который характеризуется холодной, продолжительной зимой и теплым, сравнительно коротким летом. Заморозки наступают ранней осенью и поздней весной.

Зима на территории сельского поселения обычно снежная, продолжительная. Средняя температура самого холодного месяца $-17,7^{\circ}\text{C}$, абсолютный минимум -48°C . Лето теплое, средняя температура самого жаркого месяца (июля) $+24^{\circ}\text{C}$. Абсолютный максимум температуры достигает $+37^{\circ}\text{C}$. Длительность вегетационного периода (с температурой выше $+5$) колеблется от 145 до 165 дней.

Уровень солнечной радиации колеблется от 80 до 87 ккал. на 1 см^2 . Годовой радиационный баланс в целом положительный и составляет примерно 30 ккал. на 1 см^2 , однако по сезонам года он распределяется крайне неравномерно: в холодное полугодие его значение отрицательно (меньше 1 ккал. на 1 см^2), с апреля приход солнечной радиации начинает увеличиваться, максимума радиационный баланс достигает в середине лета.

Среднесуточная температура воздуха ниже 10°C наступает в среднем 10-15 сентября, осень характеризуется умеренно влажными показателями и продолжается 35 - 40 дней.

Снежный покров устанавливается обычно в конце октября - начале ноября, но его толщина до начала декабря незначительна. К концу декабря высота снежного покрова достигает 25-30см, а к началу марта бывает наибольшей – до 65см. Осадков в зимний период (ноябрь-март) выпадает в среднем 100мм. Снежный покров держится в среднем 170 - 190 дней в году. Полное оттаивание почвы наблюдается во второй декаде мая. Глубина промерзания почв колеблется в ноябре от 11 до 25см, в марте - от 107 до 142см.

Начало весны характеризуется установлением положительных

										Лист
										4
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				

температур и сходом снежного покрова. Переход среднесуточной температуры более 0°C устанавливается в апреле, с апреля снег на полях начинает постепенно сходить, в лесах снег сохраняется до середины мая, а в отдельные годы – до начала июня. Из всех месяцев теплого периода апрель наиболее беден осадками.

В мае идет быстрое нарастание тепла, количество осадков увеличивается в среднем до 50мм, с мая среднесуточная температура воздуха становится выше 10°C, начинается активный рост и вегетация растений.

С Северного Ледовитого океана, особенно в переходные сезоны года, на территорию поселения вторгаются арктические воздушные массы, главным образом, континентальные. С ними связаны возврат холодов весной и летом, ранние заморозки осенью, осенние заморозки наблюдаются в начале сентября, но иногда случаются и в конце августа. Заморозки весной заканчиваются чаще во второй половине мая, но в отдельные годы случаются и в первой половине июня, поздние весенние заморозки представляют опасность для сельскохозяйственных культур. Продолжительность безморозного периода колеблется в среднем от 95 до 120 дней в году.

Основную массу осадков на территорию поселения приносят ветры с Атлантического океана, средняя многолетняя сумма осадков за год составляет 549мм, в отдельные годы она колеблется от 390 до 840мм. Основная масса осадков выпадает в виде дождя в теплое время года (с апреля по октябрь). Меньше всего осадков выпадает в феврале и марте, максимум осадков выпадает в июле. Максимальный слой суточных осадков за теплый период составляет 75мм. Осенью осадков выпадает больше, чем весной, что отрицательно сказывается на сельском хозяйстве.

Туманы наблюдаются в течение всего года, но чаще – в теплое время (июль- октябрь). Зимние туманы связаны с явлением температурных инверсий, когда в замкнутых долинах застаивается плотный холодный воздух.

Относительная влажность воздуха наиболее высока зимой - 82%, летом она наименьшая - 61%, среднегодовая относительная влажность колеблется от

									Лист
									5
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012			

73 до 81%.

Климат поселения благоприятен для созревания овса, озимой ржи, картофеля. Обилие осадков во второй половине лета и запоздалая весна затрудняют созревание яровой пшеницы и гречихи.

Погодные условия: частые возвраты холодов весной, заморозки в первой половине лета, град, недостаточное количество осадков в начале вегетационного периода, летние ливни,- сильно осложняют ведение сельского хозяйства. Тем не менее, теплообеспеченность и влагообеспеченность территории позволяют возделывать зерновые озимые и яровые культуры, крупяные, многолетние травы, картофель, овощи, лен и морозостойкие плодовые и ягодные культуры.

Благодаря расчлененности рельефа и большому количеству осадков территория поселения изобилует реками и ручьями, реки поселения – типично равнинные, вытянутые в широтном направлении. Наиболее значимый гидрографический объект – р. Кува. Русла небольших рек, протекающих по территории поселения, крайне извилисты, поймы заболочены, вода в реках и ручьях мягкая, слабоминерализованная, пригодная для водоснабжения.

Весенний ледоход начинается в поселении во второй половине апреля и продолжается 10-15 дней, весеннее половодье длится до конца мая. Интенсивность подъема уровня воды в первые дни невелика - составляет 14-15см в сутки, в дальнейшем она резко увеличивается, составляя на мелких реках - 50-70см в сутки, в отдельные годы интенсивность подъема может достигать 1,5-2м в сутки. Площади разлива рек велики, максимальный расход воды во время весеннего половодья на реке Иньве - 451 м³/сек. Спад половодья наблюдается в середине мая. Летняя межень продолжается в среднем до конца августа - начала сентября и характеризуется рядом дождевых паводков, Дождевые паводки обычно не достигают уровня половодья. Большая часть годового стока (около 75 %) уходит весной, наименьшая – в зимнюю межень. Зимой, когда реки питаются за счет подземных вод, режим уровня становится устойчивым, без значительных

									Лист
								31-12/2012	6
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

колебаний и характеризуется плавным понижением к весне.

Образование устойчивого ледового покрова на реках начинается в первой декаде ноября. Ледостав в нижнем течении Иньвы, где уже ощущается подпор Камского водохранилища, начинается примерно 3 ноября, продолжительность ледостава около 170 дней. Толщина льда достигает 70см, отдельные малые реки в малоснежные суровые зимы перемерзают, а в маловодные годы пересыхают из-за неглубокого вреза русел и недостатка грунтового питания.

На территории сельского поселения находится 7 ГТС прудов:

- на р. Кува в с. Кува (расстояние от устья – 61 км), бассейн р. Иньва;
- на ручье в д. Карбас (расстояние от устья – 1 км), бассейн р. Мечкор;
- на ручье в д. Кипрушова (расстояние от устья – 0,1 км), бассейн р. Кува;
- на р. Мечкор в д. Мечкор (расстояние от устья – 0,8 км), бассейн р. Кува;
- на ручье в д. Минядын (расстояние от устья – 2 км), бассейн р. Кува;
- на ручье в д. Курдюкова (расстояние от устья – 2 км), бассейн р. Кува;
- на ручье в д. Егичи (расстояние от устья – 1,8 км), бассейн р. Кува.

В орографическом отношении Белоевское сельское поселение расположено в пределах восточной окраины Русской равнины, местность холмистая, сильно расчлененная долинами многочисленных рек и ручьев. На большей части территории поселения рельеф довольно однотипен. Этому, по-видимому, в значительной мере способствовало то, что вся площадь сложена преимущественно красноцветными породами, близкими по составу и физическим свойствам.

									Лист
									7
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

По имеющимся данным на территории сельского поселения практически отсутствуют такие опасные геоморфологические процессы, такие как развитие карстовых или оползневых явлений.

На территории сельского поселения находятся следующие виды полезных ископаемых: железо, торф, кирпичные глины, пески, песчано-гравийные смеси, известняки, доломиты.

В сельском поселении имеются проявления сидеритов и бурых железняков, приуроченных к юрским отложениям и бурых железняков в белебеевской свите и озерно-болотных отложений. Проявления сидеритов и бурых железняков юрского возраста размещаются в верховьях реки Кува. Железные руды активно эксплуатировались в период действия Кувинского чугунолитейного завода в 1856-1909 гг.

По запасам, степени освоения и хозяйственному значению торф можно признать важнейшим из всех имеющихся на территории поселения горючих полезных ископаемых. Торфяные месторождения в пределах поселения принадлежат к аллювиальным и озёрно-болотным образованиям современного звена четвертичного возраста, по величине они являются мелкими.

Значительная часть территории поселения покрыта делювиальными отложениями четвертичного возраста, являющимися основным источником сырья, пригодного для производства кирпичных глин. Глины пригодны для изготовления полнотелого и пустотелого кирпича марки 125 со свойствами, отвечающими требованиям стандарта.

Геологическое строение отложений четвертичного комплекса поселения создают благоприятные условия для накопления песчано-галечных образований на обширных пространствах пойм, террас и водоразделов, аллювиальные галечники и ледниковые отложения образуют запасы песчано-галечных смесей.

Белоевское сельское поселение является перспективной территорией на выявление месторождений агросырья, которое может быть использовано в качестве удобрений, как минеральных (мергели, известняки), так и

										Лист
										8
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

органических (торф) для местных нужд. Благоприятными для поисков торфа являются площади развития болотных отложений, приуроченные к надпойменным террасам рек, в частности, Кувы.

Территория поселения также благоприятна для поисков обломочных нерудных стройматериалов: песка, гравия, кирпичных глин. Делювиальные и элювиально-делювиальные отложения представлены преимущественно суглинками, в основном удовлетворяющими кондициям, предъявляемым к глинистому сырью. Основная задача поисков сводится к выявлению участков с повышенной мощностью глин хорошего качества, которые, как правило, приурочены к подножиям склонов речных долин. Благоприятными для поисков залежей песка являются площади развития преимущественно песчаных фаций флювиогляциальных образований, наиболее перспективны участки, где они выходят на поверхность или невелика мощность перекрывающих их более молодых отложений.

Минеральные воды могут быть вскрыты практически в любой точке поселения, размещение их в разрезе осадочного чехла подчинено общей гидрогеохимической зональности, что обуславливает возможность получения в одном пункте различных типов минеральных вод: от солоноватых и слабосоленых - в интервале глубин 100-500 м, до рассолов - на глубинах свыше 600-800 м (из нижнепермских и более древних образований).

На территории Белоевского сельского поселения площадь жилой застройки составляет 110,8 тыс. кв. м. Удельный вес ветхого и аварийного жилого фонда – 1,7%.

Основным источником водоснабжения является скважены .

Общий процент износа водопроводного оборудования - 70 %

Протяженность водопроводных сетей – 5,8 км.

Протяженность ветхих водопроводных сетей – 2 км.

Общий процент физического износа водопроводных сетей - 45 %

										Лист
										9
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				

При анализе существующих цен и тарифов, утвержденных Региональной Энергетической Комиссией, а также местными организациями, а также при сравнении их со средней ставкой на водопотребление по стране, мы приходим к выводу, что установленные администрацией тарифы являются экономически доступными для населения сельского поселения.

2. Перспективное водопотребление.

2.1. Основные мероприятия.

Среди основных мероприятий водоснабжению и водоотведению можно выделить:

- Строительство водозаборов и централизованных сетей водопроводов, обеспечивающих возможность качественного снабжения водой населения;
- Строительство разгрузочных коллекторов и модернизация существующих сетей канализации с увеличением диаметра, строительство новых канализационных очистных сооружений;
- Обеспечения подключения вновь строящихся (реконструируемых) объектов недвижимости к системам водоснабжения и водоотведения с гарантированным объемом заявленных мощностей в конкретной точке на существующем трубопроводе необходимого диаметра.

2.2. Перспективы развития Белоевского сельского поселения.

2.2.1. Мероприятия территориального развития Белоевского сельского поселения (до 2019 года)

- развитие отраслей образования является одним из базовых показателей развития социальной сферы в поселении. Требуется формирование системы мониторинга за потребностями населения в услугах дошкольного образования для гибкой коррекции деятельности системы дошкольного образования;

- в отрасли здравоохранения существует нехватка квалифицированных кадров. Необходимы меры по поднятию престижа профессии, формированию института врачей «общей» практики, привлечении кадров в сельскую местность, что возможно осуществить также в рамках действующего национального проекта по здравоохранению;

										Лист
										10
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Газоснабжение:

- Строительство распределительных газовых сетей в сельских населенных пунктах.
- Дальнейшая газификация жилых домов, котельных и объектов социально-производственного назначения.
- Внедрение новых ресурсосберегающих технологий.

Электроснабжение:

- снижение потерь электрической энергии при передаче, трансформации и потреблении;
- модернизация существующих подстанций;
- внедрение энергосберегающих технологий:
 - сокращение потребления энергии за счет использования более экономичного и энергоэффективного оборудования (насосное оборудование, кухонные печи, промышленные и бытовые холодильники, котельное оборудование, электрические лампы и т.п.);
 - экономичное использование энергоносителей (снижение тепловых потерь зданий, экономичные режимы эксплуатации оборудования, экономия энергоресурсов при их использовании потребителями и т.п.);
- замещение используемой энергии на альтернативные источники.

Водоотведение:

- Поэтапная замена сливных труб к выгребным ямам
- Устройство ливневой канализации

Мероприятия по развитию транспортной инфраструктуры

- сохранение существующей сети автомобильных дорог;
- увеличение финансового обеспечения на содержание автомобильных дорог общего пользования местного значения;
- улучшение транспортно-эксплуатационного состояния существующей сети автомобильных дорог, в первую очередь повышение качества дорожного полотна;

организация сервисного обслуживания для пользователей автомобильных дорог общего пользования;

										Лист
										14
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

- обеспечение устойчивого и безопасного функционирования транспорта;
- расширение рынка транспортных услуг и повышение качества обслуживания пассажирских перевозок;
- внедрение современных информационных технологий.

Мероприятия по теплоснабжению:

- повышение эффективности теплоэнергетики при минимизации затрат на ее развитие и функционирование;
- модернизация существующих источников теплогенерации с использованием современного оборудования, строительство новых котельных на базе современных высокоэффективных технологий;
- реконструкция и строительство новых тепловых сетей с применением новых изоляционных материалов (пенополиуретана – ППУ по технологии «труба в трубе»);
- внедрение энергосберегающих технологий (приборы коммерческого учета тепловой энергии и др.)
- усиление теплоизоляции ограждающих конструкций зданий
- осуществление грамотной тарифной политики с установлением единых тарифов на тепловую энергию для всех потребителей.

Образование:

- Оптимизация и рационализация образовательных учреждений.
- Совершенствование содержания, технологии обучения и воспитания.
- Развитие системы обеспечения качества образования.
- Повышение эффективности управления в отрасли.
- Приведение системы профессионального образования в соответствие с потребностями рынка труда.
- Капитальный ремонт школы
- Капитальный ремонт детского сада

Здравоохранение:

- развитие и укрепление материально-технической базы лечебно-профилактических учреждений и лечебно-диагностической базы учреждений здравоохранения;

										Лист
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					15

31-12/2012

- Разработка проектов водоохранных зон на водные объекты вынос их границ на местности, а также прибрежных и береговых полос;
- Оснащение источников загрязнения газоочистными и пылеулавливающими установками
- Дальнейшая газификация индивидуальной жилой застройки
- Развитие системы озеленения
- Озеленение территории для предотвращения осаждения загрязняющих веществ на почвенный покров
- Обеспечение создания системы мониторинга за состоянием земель
- Замедление эрозионных процессов на территории поселения с помощью разработки экологических требований, режимов и ограничений в использовании земель
- Разработка и организация выполнения муниципальных целевых программ по вопросам обеспечения пожарной безопасности;
- Разработка плана привлечения сил и средств для тушения пожаров и проведения аварийно-спасательных работ на территории поселения и контроль за его выполнением;
- Укрепление материально-технической базы подразделений противопожарной службы, обновление и капитальный ремонт пожарных автомобилей.

3. Электронная модель системы водоснабжения (расчет).

Водоснабжение является одной из важнейших отраслей техники, направленной на повышение уровня жизни людей, благоустройство населенных мест и развитие промышленности. Снабжение населения чистой, доброкачественной водой в достаточном количестве имеет важное санитарно-гигиеническое значение, предохраняет людей от всевозможных эпидемических заболеваний, распространяемых через воду [1].

Сложный инженерный комплекс сооружений и механизмов, необходимых для получения воды из источника, ее очистки, хранения и подачи к местам потребления, называют системой водоснабжения[8].

									Лист
									18
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012			

Водопроводная сеть состоит из водоводов, магистральной сети и распределительных трубопроводов.

Системы водоснабжения классифицируют по назначению, характеру используемых водных источников, способами подачи, распределения и доставки воды. Системы водоснабжения в зависимости от назначения разделяют на:

- хозяйственно-питьевые;
- производственные;
- противопожарные; [5].

Водопроводная сеть должна быть не только надежной и подавать воду в нужном количестве, но и быть экономичной.

Водопроводные сети, по которым производится подача воды потребителям, делятся на разветвленные, или тупиковые, кольцевые, или замкнутые.

Для городских производственных водопроводов обычно устраивают кольцевые сети.

Гидравлический расчет водопроводных сетей выполняется с целью определения потерь напора в них и диаметров труб участков сети [3].

1. Выбор схемы водоснабжения

Схемы расположения водопроводных сооружений различны и зависят от принятого источника водоснабжения: его характера, мощности, качества воды.

Основные схемы водоснабжения.

1. Схема водоснабжения при использовании поверхностных источников. При заборе воды из поверхностных источников (река, водохранилище, канал, море и др.) схема водоснабжения следующая: забор воды (из природных источников водозаборными сооружениями); подъем воды и создание напора насосными станциями; улучшение качества воды на очистных станциях; транспортирование воды к объектам водоснабжения и распределение ее между

										Лист
										19
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				31-12/2012	

водопотребителями; регулирование расхода воды для сглаживания неравномерности водопотребления при помощи аккумулирующих резервуаров.

Воду из источника водоснабжения захватывают с помощью водозаборных сооружений и насосной станцией I подъема подают на очистную станцию. Очищенная вода поступает в резервуары чистой воды, а оттуда насосной станцией II подъема по водоводу подается в регулирующее сооружение (водонапорную башню) и в наружную (уличную) разводящую сеть и далее во внутренние водопроводы зданий (рис. 1.1, а).

2. Схемы водоснабжения при использовании подземных источников с одним или двумя подъемами воды (рис. 1.1, б, в).

При отклонении качества подземной воды от требований ГОСТ 2874-82 «Вода питьевая» в системе водоснабжения, помимо перечисленных выше, предусматривают сооружения для улучшения ее качества (например, обезжелезивание, умягчение, обесфторивание, опреснение и др.).

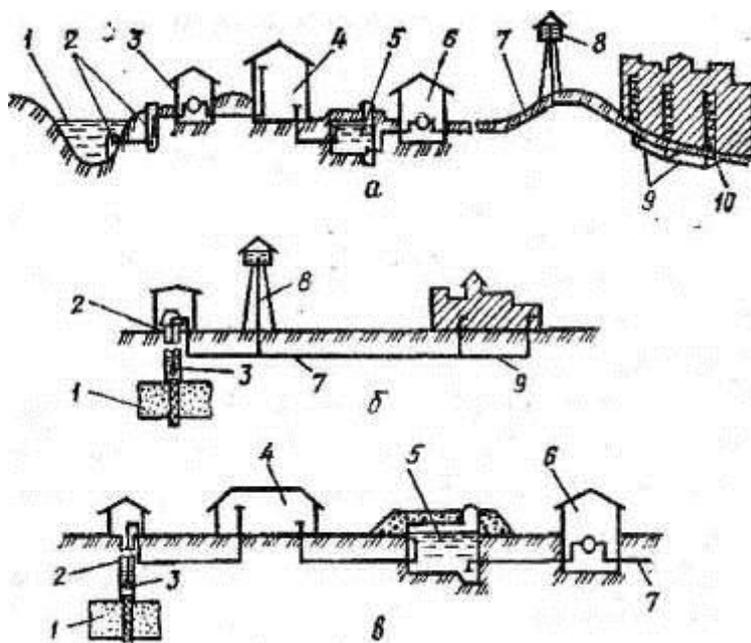


Рис. 1.1 Схемы водоснабжения:

а - из поверхностного источника; б - из подземного источника с одним подъемом воды; в - из подземного источника с двумя подъемами воды с установкой (станцией) улучшения качества воды; 1- источник водоснабжения; 2 - водозаборное сооружение из реки (а), скважины (б, в); 3 - насосная станция I подъема (а), насос в скважине (б, в); 4 - станция улучшения качества воды

										Лист
										20
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

насосная станция; 7- водовод, отводящий использованную воду; 8 -водовод, отводящий воду из цеха / в цехи // и ///; 9 - сброс отработанной воды[5].

2. Расчет водопроводных сетей

Водопроводные сети делятся на магистральные трубопроводы и разветвленные сети труб. Магистральные трубопроводы подают жидкость от источника к потребителю на большие расстояния, а разветвленные сети труб обеспечивают распределение жидкости непосредственно потребителям.

Различают два типа трубопроводов: простые, представляющие собой одну линию труб с одинаковым расходом жидкости; сложные, состоящие из основной магистральной трубы и ряда присоединений и ответвлений.

Сложные трубопроводы бывают с последовательным и параллельным соединением, тупиковые, с путевым расходом, кольцевые.

Общие потери напора в трубопроводах складываются из потерь по их длине и местных. По соотношению этих потерь трубопроводы подразделяют на короткие и длинные. В коротких трубопроводах имеется большое число местных сопротивлений, причем местные потери сопоставимы с потерями напора по длине, и поэтому ими пренебречь нельзя. Примеры коротких трубопроводов: всасывающие трубы насосов, сифоны и т. д. В длинных трубопроводах местные потери напора пренебрежимо малы по сравнению с потерями напора по длине (менее 10 %), и поэтому ими можно пренебречь. Примеры длинных трубопроводов: водопроводы, нефтепроводы, газопроводы и т. д.

Трубопроводы в зависимости от материала могут быть металлическими (стальными, чугунными, латунными и пр.) и неметаллическими (железобетонными, асбестоцементными, пластмассовыми и др.). От этого зависят шероховатость внутренней поверхности трубы и коэффициент гидравлического трения.

Водопроводные сети, по которым вода поступает потребителям, делятся на тупиковые и кольцевые [8].

										Лист
										22
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Расчет тупиковой водопроводной сети состоит из выбора основной магистрали, определения диаметров участков и напоров в узловых точках.

Перед выполнением гидравлического расчета сети проводят подготовительную работу:

- На сети выбирают наиболее удаленную и высоко расположенную точку. Считается, что если обеспечить подачу воды в эту точку, то все остальные точки снабжения могут быть обеспечены водой без особого труда. Линия от башни до выбранной точки называется магистралью (главной линией), а линии, отходящие от магистрали — ответвлениями. Ответвления бывают первого порядка — отходящие непосредственно от магистрали; второго порядка — отходящие от ответвлений первого порядка; третьего, четвертого и других порядков.

- Затем разветвленную сеть разбивают на расчетные участки, которые являются простыми трубопроводами. Расчетные участки обозначают двумя цифрами, этими же цифрами обозначают все величины, относящиеся к данному участку.

- В соответствии с планом местности устанавливают длины участков, отметки поверхности земли и отметки заложения трубопроводов в характерных точках (узлах).

- по известным узловым и путевым расходам определяют по формуле

$$Q_{\text{расч}} = Q_{\text{узл}}, [2.2]$$

— для конечных участков сети.

$$Q_{\text{расч}} = Q_{\text{т.р}} + Q_{\text{узл}}, [2.3]$$

— для участков без путевого расхода.

$$Q_{\text{расч}} = Q_{\text{т.р}} + 0.55q_l, [2.4]$$

									Лист
									24
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

–практическая формула.

Для решения задачи по определению диаметра трубопроводов и напора в начале сети должны быть заданы или определены:

- длины участков трубопроводов;
- узловые и, при наличии, путевые расходы воды;
- отметки трубопроводов в узловых точках;
- минимальные допустимые напоры в конечных точках рассматриваемой сети.

Последовательность решения.

1. Устанавливают расчетные расходы отдельных участков. В этом случае удобно вести расчет «против течения воды» начиная с ответвлений высших порядков и заканчивая магистралью. При этом расходы ответвлений будут узловыми расходами по отношению к магистрали или к ответвлениям высшего порядка, а расчетные расходы в последующих участках — транзитными для предыдущих.

2. Ведут расчет магистрали.

2.1. Используя значения экономической скорости, вычисляют диаметры трубопроводов на всех участках магистрали по формуле:

$$d = \sqrt{4Q / \pi V_{\text{э}}}. \quad [2.5]$$

2.2. Для каждого участка магистрали по вычисленным диаметрам находят сначала расходные характеристики K , а затем потери напора по формуле.

$$h_l = lQI / KI \quad [2.6]$$

Начиная с конца магистрали последовательно для каждого участка вычисляют напор в его начале по формуле:

$$(z_1 - z_2) + (H_1 - H_2) = h_l \quad [2.7]$$

									Лист
									25
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

Этот расчет целесообразно сопровождать построением пьезометрической линии. Величина H_1 вычисленная последней, представляет собой уровень воды в водонапорной башне или служит основой для расчета насосной установки.

3. Ведут расчет ответвлений. Поскольку известны напоры в начале и конце ответвлений, их расчет принципиально отличается от расчета магистрали. Однако чаще всего расчет ведут аналогично расчету магистрали, только «по течению воды»; определяют напоры H в конечных точках и сравнивают их с заданными $H_{св}$. Как правило, в результате расчетов должно быть $H_i > H_{св}$, если же окажется, что $H_i < H_{св}$, значит, магистраль намечена неправильно и расчет следует выполнить заново, принимая новое направление магистрали.

Для задачи по определению диаметров трубопроводов при известной разности напоров в начале и в конце разветвленной сети должны быть известны те же величины, а также величина напора воды в водонапорной башне.

Последовательность решения.

1 Устанавливают расчетные расходы воды для всех участков разветвленной сети.

2 Ведут расчет магистрали.

2.1 Устанавливают располагаемые потери напора для всей магистрали

2.2 Находят средний гидравлический уклон для магистрали.

2.3 Вычисляют для каждого участка значение расходной характеристики.

2.4 По вычисленным значениям находят из таблиц диаметры трубопроводов, для чего выписывают для каждого участка в соответствии с сортаментом труб:

2.5 Для указанных значений диаметров для каждого участка вычисляют потери напора по формуле :

$$h_l = lQI/KI [2.8]$$

2.6 Рассматривают различные комбинации найденных сортаментных диаметров. Если число участков магистрали a , то количество возможных

									Лист
									26
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

время суток возможно движение воды по некоторым участкам в разных направлениях, что невозможно в тупиковых водопроводных сетях.

В кольцевых сетях, в отличие от тупиковых, заранее неизвестны величины и направления линейных расходов, поэтому при их расчете неизвестных значительно больше, а сам расчет сложнее[1].

Задача сводится к определению диаметров труб всех участков сети и напора в ее начале, когда заданы значения расходов в узловых точках, расположение и отметки трубопроводов, длины отдельных участков.

Первым, наиболее ответственным, этапом данной задачи является предварительное распределение потоков в кольцевых сетях. Казалось бы, целесообразно наметить движение воды так чтобы вода поступила в расчетные точки (узлы) наиболее коротким путем. Это обеспечило бы наименьшую длину и стоимость сети, но по характеру движения такая сеть обратилась бы в разветвленную тупиковую сеть. Для обеспечения надежности работы кольцевой сети должна быть предусмотрена взаимозаменяемость участков при аварии на одном из них. Распределение расходов по участкам кольцевой сети должно обеспечить необходимые узловые расходы и удовлетворять условию баланса расходов в каждом узле:

$$\Sigma Q = 0, [2.2.1]$$

где ΣQ - алгебраическая сумма расходов, притекающих к узлу (берутся со знаком плюс) и оттекающих из него (берутся со знаком минус).

Следующий этап расчета сводится к определению диаметров трубопроводов исходя из экономической скорости по уравнению.

$$d = \sqrt[4]{4Q/PIV_{э}}, [2.2.2]$$

Затем для каждого участка устанавливают потери напора по длине по формуле.

									Лист
								31-12/2012	28
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

$$h_l = |Q|/K_l \quad [2.2.3]$$

Сеть считается увязанной (рассчитанной) если при данных расходах по ветвям кольцевой сети потери напора по одной ветви кольца равны потерям напора по другой его ветви:

$$\sum h_l = 0 \quad [2.2.4]$$

где $\sum h_l$ - алгебраическая сумма потерь напора по кольцу.

Если рассматривать движение воды относительно кольца то можно принять положительными потери напора, возникающие при движении воды по ходу часовой стрелки, а отрицательными - против хода часовой стрелки [4].

3. Трассировка водопроводной сетей

Проектирование и расчет водоводов и водопроводных сетей начинают с выбора и обоснования трасс линий на плане. Водоводы и сети трассируются исходя из условий обеспечения требуемой надежности их работы и наименьшей строительной стоимости. Размещение линий водоводов и сетей зависит от следующих условий:

- местоположения источников водоснабжения, характера планировки населенного пункта или промышленного предприятия, расположения отдельных водопотребителей и т. п.;

- наличия естественных и искусственных препятствий для прокладки труб (реки, овраги, каналы, железнодорожные пути и т.д.);

- начертания сети в плане (тупиковая или кольцевая).

При трассировании водопроводов предусматривают:

- расположение сети на минимальном расстоянии от водопитателя;

- прокладку водовода по местности с минимальным числом предприятий;

									Лист
									29
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012			

Если уровень грунтовых вод расположен выше дна колодца, то необходимо предусматривать гидроизоляцию дна и стен колодца на 0,5 м. выше этого уровня. Высота рабочей части колодцев должна быть не менее 1,5 м. [6].

4. Определение экономически наиболее выгодных диаметров

Гидравлически наиболее выгодной называется такая форма поперечного сечения русла, которая при заданной площади сечения канала и шероховатости дает наибольшую пропускную способность [4].

Диаметр трубы на участках сети зависят от средней экономической скорости, соответствующей минимальным строительным и эксплуатационным затратам. Но так как скорость может изменяться в широких пределах, расчет будет не точным. Более точно экономически наиболее выгодных диаметров труб можно определить по приведенным затратам Π , учитывающим срок окупаемости, неравномерность потребления электроэнергии, ежегодные отчисления на амортизацию, ремонт и другие изменяющиеся факторы. Приведенные затраты минимальны Π_{\min} при $d_{\text{эк}}$.

$$d_{\text{эк}} = \mathcal{E}^{0,15} q^{0,43} C^{0,28}, [4.1]$$

где \mathcal{E} –экономический фактор.

$$\mathcal{E} = m\sigma\gamma [4.2]$$

m –совокупность параметров, мало изменяющихся для данного района, зависящие от материала труб. σ –стоимость 1 кВтч. γ –энергетический коэффициент, учитывающие отношение действительного расхода электроэнергии на транспортирование воды к расходу электроэнергии в течении срока окупаемости.

Также для определения диаметров труб можно использовать формулу:

$$d = \sqrt{4Q/\Pi V_{\text{эк}}}, [4.3]$$

										Лист
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				31

где Q –расчетный расход на участке; $V_{эк}$ –экономически наивыгоднейшая скорость (0,75-1,5) м/с.

Диаметр полученный расчетом округляют до ближайшего стандартного.

Для окончательного выбора диаметров труб на участках необходимо провести анализ работы сети, при этом не должно быть резких переходов одного диаметра к другому, а также значительных отличий в скоростях движения. Последние рекомендуют, м/с: 0,7 для $d < 300$ мм и 1...1.5 для $d > 300$ мм. Минимальный диаметр труб в системе хозяйственно-питьевого водоснабжения, объединенного с противопожарным, принимают 100 мм (СНиП 2.04.02-84) [5].

5. Определение потерь напора.

Потери удельной энергии (напора), затрачиваемой на преодоление сопротивления движению вязкости жидкости (гидравлических сопротивлений), слагаются из потерь 2-х видов:

1) Потерь напора на преодоление гидравлических сопротивлений по длине, пропорциональных длине участков русла или трубы, по которым движется жидкость,- потери по длине

2) Потерь напора на преодоление гидравлических сопротивлений в пределах коротких участков в непосредственной близости к тем или иным местным конструктивным устройствам труб, каналов (вход, выход, расширение, сужение, поворот, трубопроводная арматура, фасонные части и т.п.)- местных потерь напора

Принимается, что общие потери напора в системе труб или русл равны сумме потерь напора по длине отдельных участков и всех местных потерь напора:

$$h_{тр} = \sum h_{дл} + \sum h_{м}. [5.1]$$

									Лист
									32
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

местных скоростей по живому сечению, т. е. с изменяющейся по длине эпюрой скоростей) наблюдается в напорных трубопроводах на начальных участках.

При турбулентном режиме движения рассматривается распределение по живому сечению (эпюра) продольных осредненных скоростей и пульсационных добавок. На начальном участке, расположенном непосредственно за входом в трубу или канал, происходит изменение местных скоростей потока от начального (на входе) их распределения по живому сечению до распределения, соответствующего равномерному движению.

При плавном криволинейном входе из достаточно большого резервуара в трубу эпюра местных осредненных скоростей в поперечных сечениях в створе будет весьма близкой к равномерной. Скорость непосредственно на стенке равна нулю. Тормозящее влияние сил вязкости приводит к трансформации эпюры скоростей. В начале трубы вблизи стенок образуется пограничный, симметричный относительно оси слой, в котором скорости при удалении от стенки увеличиваются. На длине начального участка в средней части поперечного сечения сохраняются практически постоянные скорости. Постепенно (вниз по течению) область постоянных скоростей уменьшается, а толщина пограничного слоя растет. Наконец, пограничный слой смыкается на оси трубы.

Толщина пограничного слоя в месте смыкания при симметричном движении равна $d/2$ (d — диаметр трубы). В условиях, когда в трубе режим движения ламинарный, на всем протяжении начального участка поток будет ламинарным.

Если интенсивность турбулентности на входе в трубу мала, сначала образуется ламинарный пограничный слой, затем сравнительно небольшой участок с перемежающимся движением и, наконец, турбулентный пограничный слой. При сильно турбулированном потоке на входе (например, за центробежным насосом, на входе с острой кромкой или за установленной на входе решеткой или сеткой) длина начального участка меньше, чем при ламинарном потоке.

										Лист
										34
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Распределение каждого из параметров потока (осредненные скорости, турбулентные пульсации скорости, касательные напряжения) принимает вид, соответствующий равномерному потоку, на участках разной длины.

Стабилизация распределения по живому сечению пульсационных составляющих скорости при турбулентном напорном движении в трубе заканчивается на расстоянии приблизительно $80 d$.

3. Неравномерное плавно изменяющееся движение. При этом виде движения потери удельной энергии (напора) по длине часто рассчитывают по тем же формулам, что и потери по длине при равномерном движении.

Неравномерное движение с неплавным изменением средней скорости на коротких участках возникает обычно при протекании жидкости через конструктивные элементы.

При движении жидкости через конструктивные элементы труб и каналов (местные сопротивления) изменяются кинематические характеристики (как осредненные, так и пульсационные, если рассматривается турбулентное движение) по сравнению с движением, не возмущенным наличием местных конструктивных элементов в трубе (канале).

Если режим движения турбулентный, за местным возмущающим поток элементом отмечается повышенная пульсация скоростей и более интенсивное перемешивание частиц жидкости; могут произойти отрывы потока от ограничивающих поверхностей (стенок) и образоваться водоворотные зоны с циркуляционным движением жидкости.

По мере удаления вниз по направлению движения от возмущающих поток конструктивных элементов кинематическая структура потока постепенно стабилизируется и приходит к виду, характерному для невозмущенного равномерного движения.

При развитии турбулентном напорном движении в трубах приближенно принимают в зависимости от конкретных условий длину зоны влияния конструктивного элемента $(30 - 60) d$, где d — диаметр трубы.

										Лист
										35
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Равномерное (стабилизированное или полностью развитое) движение имеет место за пределами начального участка ниже по направлению движения или за пределами зоны влияния конструктивных элементов или устройств. При этом движении не изменяются по длине не только скорости, но и распределение местных осредненных и пульсационных скоростей по живому сечению.

В дополнение к сказанному выше отметим, что при равномерном движении также неизменны по длине гидравлический уклон и касательные напряжения на стенке [9].

6. Увязка сети

Различают внутреннюю (нахождение действительного распределения расходов воды по ее участкам) и внешнюю (нахождение действительной подачи воды в сеть от насосов и напорно-регулирующих резервуаров) увязку сети. По предварительно намеченным линейным расходам, как правило, это равенство по отдельным кольцам не соблюдается. Одни линии колец оказываются перегруженными, другие недогруженными, т. е. так называемая "невязка". Для получения действительного распределения воды по сети - действительных величин линейных расходов - следует перераспределить потоки воды, т. е. разгрузить перегруженные линии и перебросить некоторый расход (поправочный) на недогруженные. Перераспределение производят до тех пор, пока невязки во всех кольцах не станут близкими нулю. Для практических целей обычно считают достаточным довести невязки по отдельным кольцам до 0,5 м, а по объемлющему контуру - до 1- 1,5 м. [4].

7. Расчет водопроводной разводящей сети

7.1 Определение расчетных расходов

Расчеты по водопотреблению состоят из определения:

- расчетного (среднего за год) суточного расхода воды;
- расчетного расхода воды в сутки наибольшего водопотребления;

										Лист
										36
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

-секундного среднего расхода воды в сутки наибольшего водопотребления;

-годового водопотребления;

-расчетного суточного расхода коммунальных предприятий.

Удельное среднесуточное (за год) водопотребление на хозяйственно-питьевые нужды населения принимают согласно нормативным документам в зависимости от степени благоустройства застроек. Расходы воды на содержание и поение животных принимают также согласно нормативным документам.

Принято, что баней пользуются $P' = 30\%$ населения, разбирающего воду из колонок, при расходе воды на одного моющегося $q'_0 = 180$ л на одну помывку (СНиП 2.04.01-85). Баня работает $T = 200$ дней в году. Число помывок в году $n=40$; прачечной пользуется $P'' = 40\%$ всего населения. Количество сухого белья на одного жителя в год $n'' = 75$ кг. Расходы воды на стирку одного килограмма белья принимают в механизированной прачечной $q''_0 = 75$ л (СНиП 2.04.01-85). Прачечная работает $T = 200$ дней в году; суточная норма расхода воды на одного больного $q'''_0 = 115$ л (СНиП 2.04.01-85); расход воды на полив зеленых насаждений, цветников и газонов согласно нормативным документам (СНиП 2.04.02-84).

Определение расчетных суточных расходов. Каждая категория потребителей за сутки расходует воды:

$$Q_{\text{сут.м}} = Nq/1000 \quad [7.1]$$

где $Q_{\text{сут. м}}$ - расчетное (среднее за год) суточное водопотребление, $\text{м}^3/\text{сут}$;
 N — расчетное число водопотребителей; q — удельное водопотребление на одного потребителя (средне суточное за год), л/сут.
Расчетный расход воды ($\text{м}^3/\text{сут}$) в сутки наибольшего водопотребления

$$Q_{\text{сут. max}} = K_{\text{сут. max}} Q_{\text{сут. м}} \quad [7.2]$$

где $K_{\text{сут. max}}$ — коэффициент суточной неравномерности водопотребления.

									Лист
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата			31-12/2012	37

Где $Q_{сут м}^к$ и $Q_{сут м}^ж$ –соответственно расчетное (среднее за год) суточное водопотребление коммунального сектора и животноводческого комплекса; t_1 – число дней в году, $t_1=365$ дней; $Q_{сут м}^{пр}$ –среднее суточное водопотребление промышленным предприятием; t_2 –число рабочих дней в году промышленного предприятия, принимают $t_2 =261$ день; $Q_{сут м}^{п.з.н.}$ –среднее суточное водопотребление на полив зеленых насаждений; t_3 –число дней поливок в году $t_3=150$ дней.

Полученные расчетом расходы сводят в таблицу.

Сводная таблица расчетных расходов 7.2

Суточные средние расходы за год, м ³ /сут		
Коммунальным сектором $Q_{сут м}^к$	На полив зеленых насаждений $Q_{сут м}^{п.з.н.}$	Общий $Q_{сут м}$
974,28	108	1028,28

Суточные максимальные расходы, м ³ /сут				Среднесекунд-ный расход населенным пунктом в сутки наибольшего водопотребления $q_{с т, л/с}$	Годовой расход $Q_{г м^3 /г}$
Коммунальным сектором $Q_{сут м}^к$		Центр Досуга $Q_{сут м}^{пр}$	На полив зеленых насаждений $Q_{сут м}^{п.з.н.}$		
общий	В том числе (Бол)				
974,28	1,38	3	108	974,28	161730,2

Режим расходования воды в сети. Определение максимальных часового и секундных расходов воды. Распределение расходов воды по часам суток в коммунальном секторе зависит от коэффициента часовой неравномерности водопотребления $K_{ч}$.

Для коммунального сектора определяют только максимальный коэффициент часовой неравномерности водопотребления

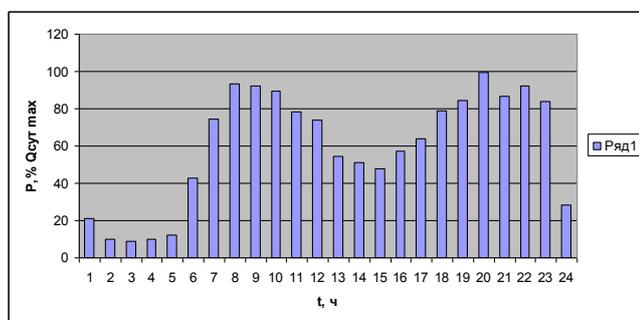
$$K_{ч макс} = \alpha_{макс} \beta_{макс} [7.8]$$

где α_{\max} — коэффициент, учитывающий степень благоустройства зданий и другие местные условия, $\alpha_{\max} = 1,2...1,4$; β_{\max} — коэффициент, учитывающий число жителей в населенном пункте, определяют по нормативным документам.

ДК с 8 до 18 ч. Зеленые насаждения поливают равномерно 2 раза в сутки: с 5 до 8 и с 17 до 20 ч.

Больница работает круглосуточно. Типовое распределение расходов воды по часам суток в больнице принято по СНиП 2.04.01-85.

Все расчеты по определению часовых расходов воды в сети сводят в таблицу 7.3. Сводный суточный график водопотребления населенного пункта дан на рисунке 7.1.



7.2 Гидравлический расчет наружной сети трубопровода

Гидравлический расчет сети проводят на пропуск максимального секундного расхода воды; на пропуск максимального секундного расхода с учетом подачи воды в расчетные точки пожаротушения.

Увязку сети на пропуск максимального секундного расхода (в качестве примера) осуществляют по методу М. М. Андрияшева, а на пожар - по методу В. Г. Лобачева.

Для расчета разводящей сети труб необходимо вычертить генеральный план заданного населенного пункта, изучив его рельеф (найти наибольшие и наименьшие отметки поверхности земли, направление уклона местности,

										Лист
										41
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				

направление течения реки, конфигурацию населенного пункта и другие топографические особенности).

Расчет разводящей сети труб начинают с выбора схемы питания и вычерчивания сети водоснабжения.

Схема питания сети зависит от рельефа местности, на которой находится населенный пункт, его конфигурации в плане, а также от места расположения источника водоснабжения.

Принимают генплан населенного пункта с.Белоево (рис. 7.2). Учитывая конфигурацию с. Белоево и д.Кува и то, что общий уклон поверхности поселка направлен с востока на запад, выбирают схему питания сети через башню. Так как источником водоснабжения будет р. Бабка(Водозабор), башню располагают на наиболее высокой отметке (102,00) поверхности земли (северо-восточная окраина с. Белоево).

Водопроводная сеть с учетом конфигурации с. Белоево запроектирована из двух колец и двух тупиков. Для гидравлического расчета сеть разбивают на отдельные участки. Начальные и конечные точки каждого участка обозначают номерами и называют их узлами, а расстояние между ними - расчетными участками. Длину участков принимают 600...800 м. Более длинные участки снижают точность расчета сети и приводят к увеличению ее стоимости.

Для бесперебойной подачи воды в сеть участок от башни до узла 1, как правило, прокладывают в две нитки. Длину тупиков допускают не более 200 м. В противном случае устраивают противопожарный резервуар или прокладывают сеть в две нитки (если перерыв в подаче воды потребителю за время ликвидации аварии не допускается).

Затем на план населенного пункта наносят сеть (рис. 7.2). В пояснительной записке приводят схему разводящей сети с указанием номеров узлов и длины участков, которые определяют по планшету. Схема разводящей сети представлена на рисунке 7.3.

Гидравлический расчет разводящей сети труб сводится к определению диаметров труб отдельных ее участков и потерь напора в них. Для

										Лист
										42
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

$$q_{c.п} = q_{ч.п}/3,6 = 16,125/3,6 = 4,478 \text{ л/с. [7.2.4]}$$

Аналогично вычисляют сосредоточенные секундные расходы ДК, Центр Досуга, больница (если они даны в задании).

Проверяют расчет

$$q_{c \max} = q_{c.пут} + \Sigma q_{c.соср} = 17,992 + 4,478 + 5,077 = 27,547 \text{ л/с, [7.2.5]}$$

где $\Sigma q_{c.соср}$ – секундные сосредоточенные расходы ДК, или Центром Досуга, или больницей(ФАП), животноводческим комплексом или промышленным предприятием, л/с.

Для удобства дальнейших расчетов полученные расходы сети сводят в таблицу 7.4

7.4 Сводная таблица расчетных расходов воды (л/с) в сети

$q_{c \max}$	$q_{c.пут}$	$q_{c.прач}$	$q_{c.п}$	$\Sigma q_{c.соср}$
1	2	3	4	5
27,54	17,992	5,077	4,478	9,555

Примечание. В графах 3 и 4 указывают сосредоточенные секундные расходы тех бытовых предприятий, которые даны в задании.

Расчет разводящей сети на пропуск максимального секундного расхода воды. Предположим, что $q_{c \text{ пут}}$ сети разбирается равномерно по всей длине (за исключением участка 4-5, подающего транзитом воду на животноводческий комплекс). Общая длина сети Σl , из которой воду разбирают равномерно по всей длине (рис. 7.3),

$$\Sigma l = l_{вб-1} + l_{1-2} + l_{2-3} + l_{3-4} + l_{6-4} + l_{2-6} + l_{7-6} + l_{7-1} = 300 + 175 + 175 + 325 + 175 + 325 + 175 + 325 = 1975 \text{ [7.2.6]}$$

Удельный расход на один метр сети

										Лист
										44
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

	3-4	325	2,95				
4	4-3	325	2,95	2,27	Кожевенный завод	4,47	6,74
	4-6	175	1,59				
6	6-4	175	1,59				
	6-2	325	2,95	3,065			3,065
	6-7	175	1,59				
7	7-6	175	1,59	2,27			2,27
	7-1	325	2,95				
всего				17,99		9,554	27,54

Полученные в таблице путевые расходы наносят на рисунок 7.3

После определения узловых расходов задаются точкой схода потоков и на схеме сети намечают стрелками направление движения воды по всем участкам.

Ориентировочно распределяют расходы воды по отдельным участкам сети, обращая при этом внимание на соблюдение условия: приток воды к узлу равен оттоку из него по прилегающим к узлу линиям плюс сосредоточенный расход воды в данном узле.

Распределение расходов можно начинать от башни и идти далее по направлению движения воды к узлу 5, а можно начать с самого удаленного от башни узла сети и идти по участкам сети к башне против движения воды.

Из башни вытекает $q_{c \max} = 27,54$ л/с. В узле ВБ отбирается узловой расход 1,36. Следовательно, расчетный расход воды на участке Б-1 составит $27,54 - 1,36 = 26,18$ л/с. Этот расход протекает в узел 1. В узле 1 отбирается расход 3,635 л/с, а из узла 1 в узлы 2 и 7 расход $26,18 - 3,635 = 22,545$ л/с. Установить сразу, сколько воды будет отбираться по участку 1-2 в узел 2 и по участку 2-7 в узел 7 очень трудно. Поэтому эти расходы намечают ориентировочно, а не произвольно, с учетом вычисленных узловых расходов и принятого направления потоков по участкам сети. Ориентировочное определение расчетных расходов начнем с участков 1-2, 2-6, 2-3 и 3-4.

								Лист
								46
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012		

Учитывая, что водоводы от башни к узлу 1 и от узла 4 к узлу 5 прокладывают каждый в две нитки, расчётный расход каждой нитки:

на участке ВБ-1 $26,18:2 = 13,09$ л/с;

на участке 4-5 $4,47:2 = 2,235$ л/с.

После определения первых прикидочных расчётных расходов по участкам сети выбирают материал труб. Принимаем стальные трубы (на давление 0,9 МПа).

По ориентировочно намеченным расходам каждого участка сети из таблиц Шевелева подбираем диаметры труб.

При увязке сети по методу М. М. Андрияшева потери напора (м) по участкам

$$h = 1000il, [7.2.10]$$

где $1000i$ - потери напора на длине 1000 м, м; l - длина участка сети, км.

На участке 1-2 $q=16,4275$ л/с, $l=175$ м, $d=150$ м, $1000i=8,05$

$$h_{1-2}=8,05 \cdot 0,15=1,2075 \text{ м}$$

На участке 2-6 $q=3,01$ л/с, $l=325$ м, $d=100$ м, $1000i=1,97$ $h_{2-6}=0,604025$ м

На участке 1-7 $q=6,1275$ л/с $l=325$ м $d=125$ м, $1000i=3,13$

$$h_{1-7}=3,13 \cdot 0,325=1,01725 \text{ м}$$

На участке 7-6 $q=3,8575$ л/с, $l=175$ м, $d=100$ м, $1000i=3,04$

$$h_{7-6}=3,04 \cdot 0,175=0,532 \text{ м}$$

На участке 2-3 $q=10,3525$ л/с, $l=175$ м, $d=150$ м, $1000i=4,09$

$$h_{2-3}=4,09 \cdot 0,175=0,71575 \text{ м}$$

На участке 3-4 $q=3,0125$ л/с, $l=325$ м, $d=125$ м, $1000i=0,850$

$$h_{3-4}=0,850 \cdot 0,325=0,27625 \text{ м}$$

На участке 6-4 $q=3,8025$ л/с, $l=175$ м, $d=100$ м, $1000i=3,11$,

$$h_{6-4}=3,11 \cdot 0,175=0,54425 \text{ м}$$

Потери напора условно будем брать со знаком плюс на тех участках сети, где направление потока совпадает с направлением движения часовой

										Лист
										48
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

стрелки, и со знаком минус, где движение потока направлено против часовой стрелки.

В каждом кольце расчетной схемы сети стрелками указывают наиболее нагруженные участки - участки, сумма потерь напора на которых по абсолютному значению больше.

Поправочный расход (л/с) для каждого кольца, имеющего невязку $\pm \Delta h$ (м), М. М. Андрияшев рекомендует рассчитывать по приближенной формуле:

$$\Delta q = \frac{\pm \Delta h}{2 \sum h} q_{cp}, [7.2.13]$$

где $\pm \Delta h$ - невязка потерь напора в кольце (берут с определенным знаком), м; $\sum h$ - сумма абсолютных потерь напора по кольцу, м; $q_{cp} = \sum q_i / n$ - средний расход участков, входящих в кольцо, л/с; $\sum q_i$ - арифметическая сумма расходов всех участков кольца, л/с; n - число участков в кольце.

Невязки

для первого кольца

$$\Delta h_I = (1,2 + 0,6) - (0,53 + 1,01) = +0,26 \text{ м}; [7.2.11]$$

для второго кольца

$$\Delta h_{II} = (0,71 + 0,27) - (0,54 + 0,6) = -0,16 \text{ м}. [7.2.12]$$

по общему контуру

$$\Delta H_{\kappa} = (1,2 + 0,61 + 0,27) - (0,63 + 1,01 + 0,6) = -0,16 \text{ м}.$$

М. М. Андрияшев предлагает после первой увязки выделять контуры, охватывающие несколько колец, невязками, имеющими одинаковые знаки, и начинать с них. Такой искусственный приём оправдывается тем, что поправочные расходы воды на смежных участках колец выбранного контура будут иметь разные знаки и их алгебраическая сумма будет близка к нулю. При увязке общего контура каждый раз проверяют невязки в отдельных кольцах. Этот метод применяют при большом числе колец.

										Лист
										49
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

При небольшом числе колец после первой увязки увязку молено вести по “интуитивному” способу, то есть поправочные расходы колец во второй и последующих увязках назначают ориентировочно, и на более нагруженных линиях расход уменьшают на величину этой поправки, а на менее нагруженных - увеличивают. Пропуская увязочный расход по кольцам сети, необходимо соблюдать следующее правило: количество воды, притекающей по узлу, должно быть равно количеству воды, вытекающей из него.

В целях уменьшения арифметических вычислений М. М. Андрияшев предложил после первой увязки колец поправочный расход кольца Δq (л/с) вычислять по более приближенной формуле:

$$\Delta q = \Delta q_0 \frac{\pm \Delta h}{\Delta h_0}, [7.2.14]$$

где Δq_0 и Δh_0 - соответственно поправочный расход (л/с) и невязка (м) предыдущей увязки; $\pm \Delta h$ - невязка, которую требуется уничтожить, м.

После увязки колец подбирают диаметры водоводов (тупиков) и определяют потери напора для каждой нитки.

Расходы воды каждой нитки

$$q_{BB-1} = \frac{q_{c.max} - q_{BB}}{2} = \frac{27,547 - 1,36}{2} = 13,09 \text{ л/с}; [7.2.15]$$

$$q_{4-5} = \frac{4,47}{2} = 2,23 \text{ л/с.}$$

Из таблиц Ф. А. Шевелева по расходам в водоводах выбирают экономически наиболее выгодный диаметр асбестоцементных труб каждой нитки: $d_{BB-1} = 100$ мм; $d_{4-5} = 75$ мм.

Однако, учитывая, что при расчёте сети на пожар расходы в этих тупиках значительно возрастут и потери напора в них увеличатся, принимаем

										Лист
										50
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				

ближайшие большие диаметры: $d_{ВБ-1} = 100$ мм; $d_{4-5} = 75$ мм. Тупиковую сеть проверяем при нормальном режиме работы и на случай аварии на одной из ниток.

Потери напора в каждой нитке тупика при нормальном режиме:

на участке ВБ-1 при $q = 13,09$ л/с, и $l = 273$ м, $d = 150$ мм, $1000i = 6,12$:

$$h_{ВБ-1} = 6,12 \cdot 0,273 = 1,67 \text{ м};$$

на участке 4-5 при $q = 2,235$ л/с, и $l = 300$ м, $d = 100$ мм, $1000i = 1,12$:

$$h_{4-5} = 1,12 \cdot 0,3 = 0,336 \text{ м}.$$

При отключении одной нитки тупиковой линии (в случае аварии) расчетные расходы:

на участке ВБ-1

$$q_{ВБ-1} = (q_{с. \max} - q_{узл. ВБ}) \cdot 0,7 = (27,547 - 1,36) \cdot 0,7 = 18,33 \text{ л/с};$$

на участке 4-5

$$q_{4-5} = q_{узл. 5} \cdot 0,7 = 4,47 \cdot 0,7 = 3,129 \text{ л/с}.$$

Потери напора при аварии на этих участках:

$$\text{ВБ-1 } h_{ВБ-1} = 10,3 \cdot 0,273 = 2,81 \text{ м};$$

$$4-5 \quad h_{4-5} = 2,11 \cdot 0,3 = 0,633 \text{ м}.$$

Расчёт разводящей сети на пропуск максимального секундного и пожарного расходов воды. Расчётный расход воды на наружное пожаротушение и расчетное число одновременных пожаров n в населённых пунктах зависит от числа жителей в нём и этажности зданий.

Расчётный расход воды для тушения внутреннего пожара и число струй определяют по СНиП 2.04.01-85. Для зданий животноводческих ферм

										Лист
										51
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

на промышленной основе на тушение внутреннего пожара рекомендуют принимать $q_{В.П}$ - 2,5 л/с.

Порядок расчёта сети на пожар ведут в такой последовательности.

На расчётной схеме намечают место пожара (обычно в самом удаленном узле).

Расход в узле (узловой расход), где намечен пожар, определяют путем прибавления расхода воды, необходимого для тушения одного наружного и одного внутреннего пожара, к узловому расходу, вычисленному при расчёте сети на пропуск $q_{с.макс}$. Если принять, что пожар в узле 5, то узловой расход в нем составит

$$q_{узн.5} = q_{узн.5} + q_{Н.П} + q_{В.П} = 4,47 + 10 + 2,5 = 16,97 \text{ [7.2.16]}$$

Расходы остальных узлов остаются такими же, как и в случае расчета сети. Для рассматриваемого примера общий секундный расход во время пожара

$$q_{пож} = q_{с.макс} + q_{Н.П} + q_{В.П} = 27,547 + 10 + 2,5 = 40,047 \text{ л/с. [7.2.18]}$$

Расход воды, притекающей к узлу 1 по участку Б-1, будет

$$q_{ВБ-1} = q_{пож} - q_{узн.ВБ} = 40,047 - 1,36 = 38,687 \text{ л/с. [7.2.19]}$$

Зная общий расход, поступающий в кольцевую сеть при пожаре, и узловые расходы, намечают точку схода потоков, направления движения воды по участкам сети, задаются (ориентировочно) первыми прикидочными расходами на участках сети.

										Лист
										52
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Первые прикидочные расчётные расходы участков сети определяют по методике, описанной выше.

В узле 1 отбор составляет 3,635 л/с, следовательно, общий отток воды из узла 1 составляет $38,687 - 3,635 = 35,052$ л/с.

По участку 2-3 к узлу 3 направляют ориентировочно 25,052 л/с. В узле 3 отбирается 7,34 л/с, по участку 2-3 пускают расход воды 12,526 л/с, тогда расход участка 2-6 составит $25,052 - 7,34 - 12,526 = 5,186$ л/с, а на участке 3-4 $- 12,526 - 2,27 = 10,256$ л/с.

Расход на участке 1-7: $35,052 - 25,052 = 10$ л/с, на участке 7-6: $10 - 2,27 = 7,73$ л/с.

Приток к узлу 6 составляет $7,73 + 5,186 = 12,916$ л/с, а отбор из него 3,065 л/с, следовательно, расход на участке 6-4 будет $12,916 - 3,065 = 9,851$ л/с.

Приток к узлу 4 будет $10,256 + 9,851 = 20,107$ л/с, отбор из него 2,27 л/с, а расход на участке 4-5 составит $19,107 - 2,27 = 16,97$ л/с, что равно расходу в узле 5.

Зная первые прикидочные расходы на участках сети, для каждого участка находят потери напора h и увязывают сеть. Следует заметить, что выбранные ранее диаметры труб участков сети при этом расчёте не меняются.

При этом методе расчёта кольцевых сетей потери напора (m) на участках сети и в тупиках

$$h = KAl g^2 = S q^2, [7.2.20]$$

где K - поправочный коэффициент к значениям A ; A - удельное сопротивление трубопровода, $(с/л)^2$; l - длина участка трубопровода, м; q - расход на участке, л/с; S - сопротивление участка сети, $S = KAl, с^2/(л \cdot м^2)$.

										Лист
										53
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

Поправочный коэффициент K зависит от скорости v (м/с) движения воды в трубе, которую при заданном в нем расходе q (л/с) можно вычислить по формуле

$$v = mq, [7.2.21]$$

где m - коэффициент скорости, $m = 1 / (0,785 d_p^2)$ (d_p - расчётный диаметр трубопровода, м).

После вычисления потерь напора на всех участках сети находят невязку в каждом кольце Δh_I и Δh_{II} по вышеизложенному методу. Затем для каждого кольца вычисляют поправочный (увязочный) расход Δq_I и Δq_{II} (л/с):

$$\Delta q = \pm \Delta h / [2 \sum (Sq)], [7.2.22]$$

где Δh - невязка потерь напора в данном кольце, м; $\sum Sq$ - сумма произведений первых прикидочных расчётных расходов каждой линии кольца на соответствующие последним сопротивления.

Все расчёты по увязке сети на пропуск максимального секундного и пожарного расходов сведены в таблицу 2,6.

Увязку кольцевой сети на случай максимального водоразбора и пожара ведут до тех пор, пока невязка в каждом кольце не будет превышать ± 1 м, а по общему контуру - менее $\pm 1,5$ м.

После увязки сети на случай пожара проверяют работу тупиков при нормальном пожарном режиме и аварии во время пожара на одной из ниток.

Расходы каждой нитки тупика при нормальном режиме во время пожара составят:

На участке Б-1

$$q_{Б-1}^n = 38,687 : 2 = 19,3435 \text{ л/с};$$

										Лист
										54
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

На участке

$$q_{Б-1}^n = (q_{с\ max} - q_{узл\ Б}) \cdot 0,7 + q_{н.п.} + q_{в.п.} = (27,547 - 1,36) \cdot 0,7 + 10 + 2,5 = 30,83 \text{ л/с};$$

$$q_{4-5}^n = q_{узл\ 5} \cdot 0,7 + q_{н.п.} + q_{в.п.} = 4,47 \cdot 0,7 + 10 + 2,5 = 12,5 \text{ л/с};$$

Скорости в трубопроводах:

$$v_{6-1}^n = 0,127 \cdot 30,83 = 3,9 \text{ л/с};$$

$$v_{4-5}^n = 0,471 \cdot 12,5 = 5,88 \text{ л/с};$$

По справочнику находим, что поправочные коэффициенты K для значений A :

$$\text{При } v_{6-1}^n = 3,9 \text{ л/с}; K = 0,85$$

$$\text{При } v_{4-5}^n = 5,88 \text{ л/с}; K = 0,822$$

Потери напора в тупиковых участках сети при аварии на одном из ниток.

Заключение

Составление схемы водопроводной сети населенных пунктов начинают с определения мест расположения водонапорной башни или напорных резервуаров. Затем наносят на план линии водопроводной сети с таким расчетом, чтобы они снабжали водой все жилые районы. Магистралы должны быть равномерно распределены по территории, охватывая все наиболее крупные водопотребители.

Трассировка водопроводной сети заключается в придании ей определённого геометрического начертания. Она зависит от: планировки населённого пункта; размещения отдельных крупных потребителей; наличия естественных и искусственных препятствий при прокладке труб; рельефа местности.

Тупиковые сети проектируют в малых водопроводах при числе жителей менее 500 чел. Однако разветвленные сети могут быть и в крупных районных водопроводах при снабжении водой объектов, находящихся на значительном расстоянии. Бесперебойность подачи в этом случае обеспечивается за счет объёма воды, предусмотренного в резервуарах. В кольцевых сетях обычно можно наметить основные линии транспортирования воды. Системы магистральных линий соединяют перемычками магистрального назначения. Они нужны для

										Лист
										56
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

обеспечения надёжности и выравнивания основных продольных магистралей. Все магистральные линии объекта водоснабжения, нанесённые на плане, для расчёта разбивают на отдельные участки. Узлы назначают во всех точках, где имеются сосредоточенные расходы воды, а так же в точках пересечений линий.

Рассчитывают только сеть магистральных линий; распределительную сеть не рассчитывают, а диаметры её труб назначают по пожарному расходу. Магистральные линии должны проходить по наиболее высоким отметкам для создания напора в распределительной сети.

4.Перспективные балансы водопотребляемой мощности.

Коммерческие:

- Увеличение объемов оказываемых услуг водоснабжения водоотведения на территории Белоевского сельского поселения к 2020 году;
- Повышения капитализации;

Общественные:

- Обеспечение развития систем централизованного водоснабжения и водоотведения в соответствии с потребителями жилищного и промышленного строительства до 2020года;
- Обеспечение возможности подключения 100% Сельского поселения с.Белоево;
- Повышения качества водоснабжения и водоотведения, улучшение качества питьевой воды, поступающей к потребителям;
- Обеспечение надежного централизованного и экологически безопасного канализования стоков и их очистку.

Водоснабжение проектируемой коттеджной и дачной застройки

Таким образом, перспективная схема водоснабжения и водоотведения остается децентрализованной, что обусловлено рассредоточенностью существующих и проектируемых потребителей, имеющих, к тому же, незначительные единичные нагрузки.

										Лист
										57
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

На стадии выполнения Генерального плана выделяются зоны планируемого размещения объектов социального и коммунально-бытового назначения, а также объектов сервисного обслуживания транзитного транспорта. Вид деятельности и проектные расходы воды для данных объектов уточняются при выполнении Проекта планировки с учетом требований конкретного инвестора.

Территориальное планирование предполагает разработку оптимального, с социальной точки зрения, пути к запланированному состоянию территории, при котором должен быть обеспечен минимум использования ресурсов при максимальном эффекте достижения результата на определенный момент времени при неуклонном повышении качества жизни населения, проживающего на данной территории.

Цель разработки данного проекта заключается в определении назначения территории Белоевского сельского поселения, исходя из совокупности социальных, экономических, экологических факторов, требований безопасности в целях обеспечения устойчивого развития территории, развития инженерной, транспортной и социальной инфраструктур, обеспечения учёта интересов граждан и их объединений.

Понятие «устойчивое развитие» определяется как гармоничное развитие производства, социальной сферы населения и окружающей природной среды. Устойчивое развитие базируется на формулировании понятия потребностей населения, которые должны быть предметом первостепенного приоритета, а также выявления ограничений, обусловленных состоянием технологии и организации общества, связанных со способностью окружающей среды удовлетворять нынешние и будущие потребности.

Для достижения поставленной цели проектом решаются следующие задачи:

4.1. Планировочно - пространственная структура:

1. Обеспечение градостроительными методами устойчивого развития административного образования до 2029 года.
2. Развитие общественных территорий, формирование общественного центра и социальной инфраструктуры Белоевского сельского поселения..
3. Формирование комфортной и привлекательной среды обитания.

4.2 Экономика

										Лист
										58
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

1. Сохранение и развитие производственного, научно-технического, кадрового потенциала, способности к динамичному, и устойчивому социально - экономическому развитию поселения.

2. Повышение эффективности использования территории.

3. Совершенствование формирования производственных зон, повышение эффективности ресурсопотребления и природопользования на территориях производственных зон.

4. Улучшение жилищных условий и качества жилищного фонда.

5. Развитие малого и среднего предпринимательства.

7. Укрепление партнёрства органов местной власти с ведущими предприятиями.

8. Внедрение управленческих, социальных и технических инноваций.

4.3 Социальная инфраструктура

Образование

Обеспечение общедоступного и бесплатного дошкольного, начального, средне-специального образования населения за счёт реконструкции действующих и строительства новых объектов образования.

Здравоохранение

Организация предоставления медицинских услуг, первичной медико – санитарной помощи в больничных учреждениях.

Культура и отдых

Обеспечение населения сельского поселения услугами культурного воспитания, организации досуга путём модернизации существующих и строительства новых объектов.

Туризм и спорт

1. Обеспечение условий для развития физической культуры и массового спорта на территории поселения путём строительства новых объектов физической культуры и спорта.

Торговля, бытовое обслуживание, система общественного питания

Развитие системы торговли, бытового обслуживания и общественного питания. Повышение качества услуг в данных сферах.

4.4 Транспортная инфраструктура

1. Обеспечение качественного транспортного обслуживания населения.

									Лист
									59
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

2. Совершенствование и развитие внешних и внутренних транспортных связей.

4.5 Экология и охрана окружающей среды

1. Достижение строгого баланса процессов воспроизводства и использования природного потенциала в интересах устойчивого экономического развития.

2. Обеспечение наиболее благоприятного для здоровья настоящих и будущих поколений состояния природной и социальной среды, уровня жизни, организация мероприятий по медико-экологической реабилитации населения, экологическое образование и воспитание населения.

3. Выявление и предотвращение опасных инженерно-геологических процессов и явлений.

4. Обеспечение охраны земельных, лесных и водных ресурсов, биологического разнообразия, воздушного бассейна;

5. Обеспечение снижения техногенной нагрузки на окружающую среду.

6. Обеспечение безопасности территории: предотвращение вредных воздействий хозяйственной деятельности на окружающую среду, защита от неблагоприятных природных и антропогенных процессов, инженерная подготовка территории.

7. Установление соответствующего режима использования особо охраняемых природных территорий.

4.7 Защита территории от чрезвычайных ситуаций природного и техногенного характера

1. Организация мероприятий по предотвращению, защите, снижению риска возникновения последствий чрезвычайных ситуаций природного и техногенного характера, снижение тяжести последствий чрезвычайных ситуаций.

2. Осуществление мероприятий по пожарной безопасности территории.

Для более целостного и системного подхода к перспективам развития муниципального образования следует исследовать и систематизировать сильные и слабые стороны, возможности и угрозы развития. Сильные стороны – естественные или созданные преимущества, которые могут способствовать или способствуют развитию. Слабые стороны – естественные или созданные недостатки, которые могут препятствовать или препятствуют развитию. Возможности – действия, которые могут сделать дополнительный вклад в

										Лист
										60
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

развитие. Угрозы – процессы, которые могут стать преградой к реализации возможностей и развитию.

Аналізу и оценке подлежат следующие аспекты социально-экономического развития Белоевского сельского поселения:

- демографическая ситуация;
- социальная инфраструктура;
- пространственная структура территории сельского поселения;
- экономика поселения (промышленность, сельское и лесное хозяйство, транспортно-логистический комплекс, минерально-сырьевой комплекс);
- экологическая ситуация.

Сложившаяся специализация сельского поселения и имеющиеся потенциалы развития должны использоваться в комплексе.

Ключевым приоритетом поселения должен являться экономический рост на основе сбалансированного развития экономики.

На современном этапе экономического развития поселения в с. Белоево и д. Кува необходимо развивать осуществление, прежде всего, жилищного строительства, проведение работ по дальнейшему благоустройству территорий, поддержание социальной инфраструктуры, содействие расширению имеющейся производственной деятельности.

- строительство промышленных предприятий в сельском поселении;
- организация предприятий пищевой промышленности в сельском поселении.

Увеличение промышленного производства в поселении планируется осуществить за счет предприятий производства строительных материалов на территории перспективного развития производственной зоны..

Существенный импульс к активизации хозяйственной деятельности Белоевского сельского поселения дает реконструкция автомобильной дороги. Качественная дорога увеличит как мобильность населения при выборе места труда, так и возможности расширения экономической деятельности поселения в результате улучшения связей производители-поставщики, производители-потребители.

									Лист
									61
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

Предлагаемые Генеральным планом мероприятия подразумевают, по возможности, равномерное развитие территории сельского поселения на основе сложившихся осей расселения, то есть мест с уже сравнительно развитой социальной инфраструктурой и инженерной подготовкой. Это обстоятельство позволяет органам власти сосредоточить усилия, в первую очередь, на выявление и повышение привлекательности конкретных инвестиционных площадок.

В соответствии с Бюджетным кодексом РФ доходы бюджета муниципального образования формируются за счет местных налогов, отчислений от региональных и федеральных налогов, неналоговых доходов (в первую очередь, денежных поступлений от использования и продажи муниципального имущества), доходов от предпринимательской и иной приносящей доход деятельности, а также безвозмездных поступлений из бюджетов других уровней.

Представляется, что органы местного самоуправления, прежде всего сельских поселений, столкнутся с целым рядом серьезных проблем.

Доходная часть бюджета поселения формировалась преимущественно за счет налоговых отчислений промышленных предприятий, расположенных на территории Белоевского сельского поселения. При этом в соответствии с законодательством при формировании бюджетов органов местного самоуправления в 2009-2011 годах осуществлялось выравнивание бюджетной обеспеченности поселений, что позволяло скорректировать диспропорции социально-экономического развития всех поселений муниципального района и возможность поддерживать примерно одинаковый уровень жизни всего населения Кудымкарского района.

									Лист
									62
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата				

31-12/2012

5. Перспективные балансы производительности

ВОДОПОДГОТОВИТЕЛЬНЫХ УСТАНОВОК.

Водоподготовка — обработка воды, поступающей из природного водоисточника, например, водозаборных сооружений, для различных нужд, например, хозяйственно-бытовых, технологических: на питание паровых и водогрейных котлов или для различных технологических целей. Водоподготовка производится на ТЭС, транспорте, в коммунальном хозяйстве, на промышленных предприятиях.

Водоподготовка заключается в освобождении воды от грубодисперсных и коллоидных примесей и содержащихся в ней солей, тем самым предотвращается отложение накипи, унос солей паром, коррозия металлов, а также загрязнение обрабатываемых материалов при использовании воды в технологических процессах.

Водоподготовка включает следующие основные методы (этапы) обработки:

- осветление (удаление из воды коагуляцией, отстаиванием и фильтрованием коллоидальных и суспензированных загрязнений);
- умягчение (устранение жёсткости воды осаждением солей кальция и магния, известью и содой или удаление их из воды катионированием);
- обессоливание и обескремнивание (ионный обмен или дистилляцией в испарителях);
- удаление растворённых газов (термическим или химическим методом) и окислов железа и меди (фильтрованием).

В строительных нормах и правилах СНиП II-35-76, гл. 10, оговорены общие требования, применяемые к водоподготовке.

Водно-химический режим работы котельной должен обеспечивать работу котлов, пароводяного тракта, теплоиспользующего оборудования и тепловых сетей без коррозионных повреждений и отложений накипи и шлама на внутренних поверхностях, получение пара и воды требуемого качества.

Технологию обработки воды следует выбирать в зависимости от требований к качеству пара, питательной и котловой воды, воды для систем теплоснабжения и горячего водоснабжения, количества и качества сбрасываемых стоков, а также от качества исходной воды.

Показатели качества исходной воды для питания паровых котлов, производственных потребителей и подпитки тепловых сетей закрытых систем

										Лист
										63
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

теплоснабжения необходимо выбирать на основании анализов, выполненных в соответствии с ГОСТ 2761-57* «Источники централизованного хозяйственно-питьевого водоснабжения. Правила выбора и оценки качества».

Вода для подпитки тепловых сетей открытых систем теплоснабжения и систем горячего водоснабжения должна отвечать ГОСТ 2874-73 «Вода питьевая».

Показатели качества пара и питательной воды паровых котлов должны соответствовать ГОСТ 20995-75 «Котлы паровые стационарные давлением до 4 МПа. Показатели качества питательной воды и пара».

Способ обработки воды для питания паровых котлов следует принимать исходя из указанных требований СНиП II-35-76.

Так же в СНиП оговорены нормы обработки воды систем теплоснабжения и горячего водоснабжения.

Технология обработки воды для открытых систем теплоснабжения и систем горячего водоснабжения, а также применяемые реагенты и материалы не должны ухудшать качество исходной воды. При выборе реагентов и материалов необходимо руководствоваться Перечнем новых материалов и реагентов, разрешенных Главным санитарно-эпидемиологическим управлением Министерства здравоохранения РФ для применения в практике хозяйственно-питьевого водоснабжения.

Объем химического контроля качества воды для тепловых сетей открытых систем теплоснабжения и систем горячего водоснабжения должен соответствовать ГОСТ 2874-73 «Вода питьевая».

При выборе оборудования для обработки исходной воды и конденсата, а также оборудования реагентного хозяйства, кроме указаний настоящего раздела, следует руководствоваться строительными нормами и правилами по проектированию наружных сетей и сооружений водоснабжения СНиП 2.04.02-84*.

Вода сильно минерализована, жесткая, что объясняется сильным выщелачиванием коренных пород известняков, доломитов, гипса.

Источником хозяйственно-питьевого водоснабжения населения Белоевского сельского поселения являются поверхностные и подземные воды. Около 34 % населения Белоевского сельского поселения не обеспечены качественным центральным водоснабжением и используют общественные или индивидуальные колодцы.

										Лист
										64
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

В поселении одиночная водопроводная сеть составляет 5,8 км, из них нуждающихся в замене 2,0 км.

Техническое и санитарное состояние объектов водоснабжения неудовлетворительное.

В поселении выявлены следующие трудности водоснабжения населения:

- не соответствие воды установленному качеству;
- отсутствие очистных сооружений хозяйственно-бытовых стоков.

6. Оценка надежности водоснабжения и водоотведения.

Повышение надежности системы коммунального водоснабжения и водоотведения является одной из важнейших задач службы эксплуатации. Надежность функционирования системы водоснабжения и водоотведения должна обеспечиваться целым рядом мероприятий, осуществляемых на стадиях проектирования и строительства, а также в период эксплуатации.

Под надежностью понимается свойство системы водоснабжения и водоотведения выполнять заданные функции в заданном объеме при определенных условиях функционирования. Надежность является комплексным свойством, оно в зависимости от назначения объекта и условий его эксплуатации может включать ряд свойств (в отдельности или в определенном сочетании), основными из которых являются безотказность, долговечность, ремонтпригодность, сохраняемость, устойчивоспособность, режимная управляемость, живучесть и безопасность.

Ниже приведены определения терминов свойств, характеризующих надежность.

Безотказность - свойство объекта непрерывно сохранять работоспособность в течение некоторого времени или некоторой наработки.

Долговечность - свойство объекта сохранять работоспособность до наступления предельного состояния при установленной системе технического обслуживания и ремонта.

Ремонтпригодность - свойство объекта, заключающееся в приспособлении к предупреждению и обнаружению причин возникновения его отказов,

										Лист
										65
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата					

31-12/2012

повреждений и устранению их последствий путем проведения технического обслуживания и ремонтов.

Сохраняемость - свойство объекта непрерывно сохранять исправное или только работоспособное состояние в течение и после хранения.

Устойчивоспособность - свойство объекта непрерывно сохранять устойчивость в течение некоторого времени.

Режимная управляемость - свойство объекта поддерживать нормальный режим посредством управления.

Живучесть - свойство объекта противостоять возмущениям, не допуская их каскадного развития с массовым нарушением питания потребителей.

Безопасность - свойство объекта не допускать ситуации, опасные для людей и окружающей среды.

Степень снижения надежности выражается в частоте возникновения отказов и величине снижения уровня работоспособности или уровня функционирования системы водоснабжения. Полностью работоспособное состояние - это состояние системы, при котором выполняются все заданные функции в полном объеме.

Наиболее слабым звеном системы водоснабжения являются сети. Основная причина этого - наружная коррозия .

. При наличии программ гидравлического расчета и ЭВМ расчет производится при аварии.

Надежность системы водоснабжения в значительной степени может быть повышена путем четкой организации эксплуатации системы, Организация аварийно-восстановительной службы, ее численности и технической оснащенности в каждом конкретном случае должна решаться на основе технико-экономического обоснования с учетом оптимального сочетания структурного резерва системы теплоснабжения и временного резерва путем использования аккумулялирующей способности зданий. Необходимо совершенствовать процесс восстановления отказавших теплопроводов, устанавливать нормативные сроки ликвидации аварий и определять оптимальный состав аварийно-восстановительной службы.

										Лист
										66
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	31-12/2012				

Сроки проведения профилактических и ремонтных работ, связанных с прекращением горячего водоснабжения, не должны превышать нормативный срок, устанавливаемый органом местного самоуправления.

						31-12/2012	Лист
							67
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата		

