

جمهوری اسلامی ایران
سازمان برنامه و بودجه کشور

راهنمای طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی

(بازنگری دوم)

ضابطه شماره ۱۱۷

آخرین ویرایش: ۱۴۰۳-۱۲-۲۹

وزارت نیرو

دفتر توسعه نظام‌های فنی، بهره‌برداری و

دیسپاچینگ برقآبی

waterstandard.wrm.ir

معاونت فنی، زیربنایی و تولیدی

امور نظام فنی و اجرایی

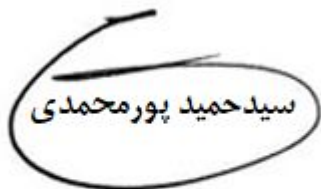
nezamfanni.ir

شماره :	۱۴۰۳/۷۴۴۲۵۰
تاریخ :	۱۴۰۳/۱۲/۲۹
بخشنامه به دستگاه‌های اجرایی، مهندسان مشاور و پیمانکاران	

به استناد ماده (۳۴) قانون احکام دائمی برنامه‌های توسعه کشور، ماده (۲۳) قانون برنامه و بودجه و تبصره (۲) ماده (۴) «نظام فنی‌و اجرایی یکپارچه کشور» موضوع مصوبه شماره ۲۵۲۵۴/ت/۵۷۶۹۷ هـ مورخ ۱۴۰۰/۰۳/۰۸ هیئت وزیران، ضابطه پیوست با مشخصات زیر ابلاغ و در «سامانه نظام فنی‌و اجرایی کشور» به نشانی Nezamfanni.ir منتشر می‌شود.

عنوان:	راهنمای طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی
شماره ضابطه:	۱۱۷
نوع ابلاغ:	راهنما
حوزه شمول:	همه قراردادهای جدیدی که از محل وجوه عمومی و یا به صورت مشارکت عمومی-خصوصی منعقد می‌شوند.
تاریخ اجرا:	۱۴۰۴/۰۴/۰۱
متولی تهیه، اخذ بازخورد و اصلاح:	دبیرخانه «طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور» مستقر در وزارت نیرو
مرجع اعلام اصلاحات:	امور نظام فنی‌و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور

این بخشنامه از تاریخ اجرا؛ جایگزین بخشنامه شماره ۹۲/۱۱۸۳۱ مورخ ۱۳۹۲/۰۲/۱۶ می‌شود.


 سیدحمید پورمحمدی

اصلاح مدارک فنی

خواننده گرامی:

امور نظام فنی و اجرایی معاونت فنی، زیربنایی و تولیدی سازمان برنامه و بودجه کشور، با همکاری دفتر توسعه نظام‌های فنی، بهره‌برداری و دیسپاچینگ برقابی - شرکت مدیریت منابع آب ایران - وزارت نیرو و با استفاده از نظر کارشناسان برجسته در قالب طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور مبادرت به تهیه این ضابطه کرده و آن را برای استفاده به جامعه‌ی مهندسی کشور عرضه نموده است.

نظر به تهیه این ضابطه به وسیله وزارت نیرو، مسئولیت مطالب تهیه شده، تفسیر و اصلاح آن با مجموعه مرتبط در آن وزارتخانه می‌باشد. دبیرخانه «طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور» مستقر در وزارت نیرو، دریافت کننده نظرات و پیشنهادهای اصلاحی در مورد مفاد این ضابطه بوده و اصلاحات لازم را امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور اعلام خواهد کرد.

با وجود تلاش فراوان، این اثر مصون از ایرادهایی نظیر غلط‌های مفهومی، فنی، ابهام، ابهام و اشکالات موضوعی نیست از این‌رو، از شما خواننده‌ی گرامی صمیمانه تقاضا دارد در صورت مشاهده هرگونه ایراد و اشکال فنی، مراتب را منعکس فرمایید. کارشناسان مربوط نظرهای دریافتی را به دقت مطالعه نموده و اقدام مقتضی را معمول خواهند داشت. پیشاپیش از همکاری و دقت نظر جنابعالی قدردانی می‌شود.

نشانی برای مکاتبه

تهران، میدان بهارستان، خیابان صفی علی‌شاه - مرکز تلفن ۳۳۲۷۱ سازمان برنامه و بودجه کشور، امور نظام فنی و اجرایی

Email: nezamfanni@chmail.ir

web: nezamfanni.ir

طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور

تهران، خیابان فلسطین شمالی، پایین‌تر از زرتشت، کوچه پرویز روشن، پلاک ۲۷ - شرکت مدیریت منابع آب ایران - دفتر توسعه نظام‌های فنی، بهره‌برداری و دیسپاچینگ برقابی - تلفن: ۰۲۱۴۳۶۸۰۲۶۱ و ۰۲۱۴۳۶۸۰۲۸۹

Email: waterstandard@wrm.ir

web: waterstandard.wrm.ir

پیشگفتار

طراحی سامانه‌های انتقال توزیع آب شهری و روستایی باید بر معیارها و ضوابط دقیق علمی، استفاده از تجارب کسب شده در پروژه‌های اجرا شده و پیشرفت‌های فناورانه‌ای که به‌طور مستمر به‌وجود می‌آید مبتنی باشد. بر همین اساس نشریه ۱۱۷-۳ که در سال ۱۳۷۱ تهیه شده بود، بعد از حدود ۲۰ سال مورد بازنگری قرار گرفته و بازنگری اول آن در سال ۱۳۹۲ منتشر شد. تغییرات آب و هوایی که در دو دهه اخیر باعث نوسان شدید بارش‌ها و بروز دوره‌های خشکسالی درازمدت شد، روند افزایش جمعیت و مصرف آب و فرسودگی شبکه‌ها و افزایش آب بدون درآمد، منابع آب قابل دسترس کشور برای تامین آب کافی برای مصارف شرب و بهداشت را شدیداً تحت‌تاثیر قرار داده است. با توجه به این‌که برآورد نیاز آبی سامانه‌های آب شهری و روستایی براساس فصل اول این نشریه انجام می‌شد، ضروری بود مطالب آن با توجه به شرایط جدید کشور مورد بازبینی قرارگیرد. در این راستا در بازنگری دوم، عمدتاً نحوه برآورد نیازهای آبی مورد تجدیدنظر قرار گرفته و براساس مبانی علمی، روش‌های جدیدتری برای برآورد نیاز آبی سامانه‌های آب شهری پیشنهاد شده است.

با توجه به اهمیت مبحث فوق، امور آب و آبفای وزارت نیرو در قالب طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور، تهیه «راهنمای طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی - بازنگری دوم» را با هماهنگی امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور در دستور کار قرارداد و پس از تهیه، آن را برای تایید و ابلاغ به عوامل ذی‌نفع نظام فنی و اجرایی کشور به این سازمان ارسال نمود. این ضابطه پس از بررسی در چارچوب نظام فنی و اجرایی یکپارچه، موضوع ماده ۳۴ قانون احکام دائمی برنامه‌های توسعه کشور و آیین‌نامه اجرایی آن و ماده ۲۳ قانون برنامه و بودجه، تصویب و ابلاغ گردید.

علی‌رغم تلاش، دقت و وقت زیادی که برای تهیه این مجموعه صرف گردید، این مجموعه مصون از وجود اشکال و ابهام در مطالب آن نیست. لذا در راستای تکمیل و پربار شدن این ضابطه از کارشناسان محترم درخواست می‌شود موارد اصلاحی را منعکس فرمایند. نظرات و پیشنهادهای اصلاحی دریافت شده مورد بررسی قرار گرفته و در صورت نیاز به اصلاح در متن ضابطه، با همفکری نمایندگان جامعه فنی کشور و کارشناسان مجرب این حوزه، نسبت به تهیه متن اصلاحی، اقدام و از طریق پایگاه اطلاع‌رسانی نظام فنی و اجرایی کشور برای بهره‌برداری عموم، اعلام خواهد شد. به همین منظور و برای تسهیل در پیدا کردن آخرین تغییرات معتبر، در بالای صفحات ضابطه، تاریخ تدوین مطالب آن صفحه درج شده است که در صورت هرگونه تغییر در مطالب هر یک از صفحات، تاریخ آن صفحه نیز اصلاح خواهد شد. از این‌رو همواره مطالب صفحات دارای تاریخ جدیدتر معتبر خواهد بود.

حمید امانی همدانی

معاون فنی، زیربنایی و تولیدی

زمستان ۱۴۰۳

تهیه و کنترل «راهنمای طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی (بازنگری دوم)»

[ضابطه شماره ۱۱۷]

مجری: شرکت مهندسين مشاور آبران

مشاور پروژه:

مسعود تابش	دانشکده مهندسی عمران دانشگاه تهران	دکترای مهندسی عمران (سیستم‌های منابع آب)
------------	------------------------------------	--

اعضای گروه تهیه‌کننده:

صدرالدین بلادی موسوی	مرکز آمار ایران	فوق لیسانس علوم اجتماعی
بهرام بابازاده	شرکت مهندسين مشاور آبران	فوق لیسانس مهندسی معماری
مسعود تابش	دانشکده مهندسی عمران دانشگاه تهران	دکترای مهندسی عمران (سیستم‌های منابع آب)
بی‌تا خویی	شرکت مهندسين مشاور آبران	لیسانس مهندسی بهداشت محیط
سیدحسین سجادی‌فر	شرکت آب و فاضلاب استان تهران	دکترای اقتصاد
الهه قاسمی کرکانی	شرکت مهندسين مشاور لار	فوق لیسانس جغرافیا
		(اقلیم‌شناسی در برنامه‌ریزی محیطی)
سارا نظیف	دانشکده مهندسی عمران دانشگاه تهران	دکترای مهندسی عمران (منابع آب)

اعضای گروه نظارت:

زهره اطاعتگر	وزارت نیرو	فوق لیسانس مدیریت اجرایی
مجتبی فاضلی	کارشناس آزاد	دکترای مهندسی محیط زیست
علی اکبر غزلی	شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور	فوق لیسانس مهندسی عمران - آب
شهیر کنعانی	شرکت مدیریت منابع آب ایران	فوق لیسانس مهندسی عمران - محیط‌زیست
مهرداد هادی‌زاده	شرکت مهندسين مشاور مه‌اب قدس	لیسانس مهندسی عمران - آب

بدین‌وسیله از همکاری صمیمانه آقای مهندس سینا روزبهرانی در نظارت بر تهیه این ضابطه قدردانی می‌شود.

اعضای گروه تاییدکننده (کمیته تخصصی آب طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور):

علیرضا اسد دخت	شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور	فوق لیسانس مهندسی محیط‌زیست - آب و فاضلاب
----------------	------------------------------	---

زهر اطاعتگر	وزارت نیرو	فوق لیسانس مدیریت اجرایی
نعمت الله الهی پناه	کارشناس آزاد	فوق لیسانس هیدرولوژی و مهندسی آب
علیرضا پور اشرف	شرکت مهندسين مشاور ره آب كاوان	فوق لیسانس مهندسی عمران- آب
محمدرضا جلیلی قاضی زاده	دانشگاه شهید بهشتی	دکتری مهندسی عمران - مهندسی آب
محمد حاتمی ورز نه	شرکت مدیریت منابع آب ایران	فوق لیسانس مهندسی عمران- مهندسی محیط زیست
رضا حاجی آبادی	شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور	دکتری مهندسی عمران - مهندسی و مدیریت منابع آب
الهام رسول پور شبستری	شرکت مدیریت منابع آب ایران	فوق لیسانس مدیریت، برنامه ریزی و آموزش محیط زیست
حسن صادق پور	شرکت تهران میراب	فوق لیسانس مهندسی عمران
مجید قنادی	شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور	فوق لیسانس مهندسی بهداشت محیط
شهیر کنعانی	شرکت مدیریت منابع آب ایران	فوق لیسانس مهندسی عمران- محیط زیست
رضا مومنی وصالیان	شرکت مدیریت منابع آب ایران	دکتری علوم و مهندسی آبیاری- تأسیسات آبیاری
مهسا واعظ تهرانی	شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور	دکتری مهندسی عمران - سازه های آبی
مهرداد هادی زاده	شرکت مهندسين مشاور مهلب قدس	لیسانس مهندسی عمران- آب

اعضای گروه هدایت و راهبری (سازمان برنامه و بودجه کشور):

علیرضا توتونچی	معاون امور نظام فنی و اجرایی
فرزانه آقارمضانعلی	رییس گروه امور نظام فنی و اجرایی
سید وحیدالدین رضوانی	کارشناس امور نظام فنی و اجرایی

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
۱	مقدمه
۴	فصل اول - تعاریف و اصطلاحات فنی
۱۰	فصل دوم - بررسی نیاز آبی
۱۱	۱-۲- کلیات
۱۲	۲-۲- پیش‌نیازهای طراحی و مطالعات پایه
۱۲	۱-۲-۲- شناخت منطقه و شبکه توزیع
۱۳	۲-۲-۲- مطالعات هواشناسی و اقلیم منطقه
۱۹	۳-۲-۲- مطالعات زمین‌شناسی
۲۰	۴-۲-۲- مطالعات هیدرولوژی و هیدروژئولوژی
۲۰	۳-۲- مبانی طرح
۲۰	۱-۳-۲- دوره طرح
۲۲	۲-۳-۲- برآورد جمعیت
۲۶	۴-۲- مصرف سرانه آب
۲۶	۱-۴-۲- تعریف نیازهای آبی شهر و روستا
۲۸	۲-۴-۲- نحوه تعیین مصرف سرانه آب
۳۶	۳-۴-۲- نوسانات زمانی تقاضا و عوامل موثر در آن
۳۸	۵-۲- نیازهای جنبی
۳۸	۱-۵-۲- آب مورد نیاز آتش‌نشانی
۳۸	۲-۵-۲- آب مورد نیاز شستشو و گندزدایی شبکه
۳۹	۶-۲- مدیریت آب
۳۹	۱-۶-۲- مدیریت تامین
۳۹	۲-۶-۲- مدیریت توزیع
۳۹	۳-۶-۲- مدیریت تقاضا
۴۲	فصل سوم - منابع تامین آب شهر و روستا
۴۳	۱-۳- انواع منابع آب
۴۴	۲-۳- ویژگی‌های منابع تامین آب
۴۹	فصل چهارم - مبانی طراحی و اجزای اصلی سامانه‌های آبرسانی
۵۰	۱-۴- سامانه آبرسانی
۵۰	۲-۴- تاسیسات آبرگیری از منابع سطحی
۵۰	۳-۴- تاسیسات آبرگیری از منابع زیرزمینی
۵۰	۴-۴- خطوط انتقال آب خام و آب تصفیه‌شده
۵۱	۱-۴-۴- مبانی فنی طراحی

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
۵۲	۴-۵- تلمبه‌خانه‌ها
۵۳	۴-۶- تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار
۵۳	۴-۷- تجهیزات و تاسیسات کنترل ضربه قوچ
۵۳	۴-۸- مخازن
۵۳	۴-۸-۱- مخازن زمینی
۵۸	۴-۸-۲- مخازن هوایی
۵۹	فصل پنجم - نکاتی اجمالی در مورد تصفیه‌خانه آب
۶۰	۵-۱- معیارهای قابل بررسی برای جانمایی تصفیه‌خانه آب در سامانه‌های آبرسانی
۶۱	۵-۲- معیارهای تعیین ظرفیت تصفیه‌خانه آب
	۵-۳- نکات قابل توجه به‌منظور هماهنگی تصفیه‌خانه‌ها و سایر تاسیسات طرح آبرسانی از نظر
۶۲	کمی، کیفی و هیدرولیکی
۶۳	فصل ششم - مبانی طراحی سامانه توزیع
۶۴	۶-۱- شبکه توزیع
۶۴	۶-۲- انواع شبکه توزیع آب از نظر آرایش خطوط لوله و هیدرولیک
۶۴	۶-۲-۱- منطقه‌بندی شبکه توزیع از نظر فشار و مساحت زیرپوشش و تعداد انشعابات
۶۶	۶-۳- هیدرولیک شبکه توزیع آب و مبانی فنی طراحی
۶۶	۶-۳-۱- بده (دبی)
۶۶	۶-۳-۲- فشار آب در شبکه
۶۷	۶-۳-۳- سرعت آب در شبکه توزیع
۶۸	۶-۳-۴- انتخاب قطر لوله
۶۸	۶-۳-۵- ضریب زبری
۶۸	۶-۴- کیفیت و پایش‌های لازم آب تولید شده
۶۹	۶-۵- اجزای اصلی شبکه توزیع
۶۹	۶-۵-۱- خطوط اصلی و فرعی توزیع آب، خطوط کمربندی
۷۰	۶-۵-۲- مخازن زمینی و هوایی
۷۰	۶-۵-۳- سیستم‌های تامین فشار
۷۱	۶-۵-۴- انشعاب‌ها
۷۲	۶-۵-۵- تاسیسات و تجهیزات جنبی
۷۷	فصل هفتم - سایر ضوابط طراحی و ملاحظات فنی
۷۸	۷-۱- کلیات
۷۸	۷-۲- حفاظت در مقابل آلودگی
۷۸	۷-۳- رعایت ضوابط و نکات فنی

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
۷۹	۴-۷- تجهیزات مورد استفاده در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع
۷۹	۷-۴-۱- لوله‌ها
۸۲	۷-۴-۲- شیرها
۹۱	۷-۴-۳- سامانه اندازه‌گیری جریان
۹۱	۷-۵-۵- نحوه اجرای خطوط لوله
۹۱	۷-۵-۱- استانداردها
۹۱	۷-۵-۲- بسترسازی و خاکریزی
۹۲	۷-۵-۳- عمق پوشش روی لوله
۹۲	۷-۵-۴- تکیه‌گاه
۹۲	۷-۵-۵- جدا کردن خطوط لوله آب، فاضلاب‌روها و مجاری فاضلاب و آب‌های سطحی
۹۲	۷-۵-۶- نصب موازی لوله‌های آب و مجاری فاضلاب
۹۴	۷-۵-۷- سایر موارد
۹۴	۷-۶- سامانه حفاظتی مقابله با خوردگی
۹۵	۷-۶-۱- ضوابط طراحی سیستم‌های حفاظت کاتدی
۹۸	۷-۷- سامانه گندزدایی
۹۹	۷-۸- سامانه‌های کنترل و اسکادا (پایش و فرمان از دور)
۱۰۱	فصل هشتم - معرفی نرم‌افزارهای طراحی شبکه توزیع و خطوط انتقال
۱۰۲	۸-۱- نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی شبکه توزیع
۱۰۴	۸-۲- نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی جریان ناماندگار در خطوط انتقال
۹۹	پیوست ۱ - نقشه‌های خرد اقلیم استانی و عمق یخبندان
۱۳۷	پیوست ۲ - روش‌های برآورد و پیش‌بینی جمعیت
۱۴۷	پیوست ۳ - محاسبه مصارف سرانه به روش مرسوم گذشته
۱۵۵	پیوست ۴ - مثال عددی
۱۶۷	پیوست ۵ - شاخص‌های کیفیت آب
۱۷۷	پیوست ۶ - مثال‌های نمونه برای روش‌های SAW و AHP
۱۸۱	پیوست ۷ - خلاصه ضوابط طراحی سامانه‌های کنترل و اسکادا در سامانه‌های آبرسانی
۲۰۴	منابع و مراجع

فهرست جدول‌ها

صفحه	عنوان
۱۸	جدول ۱-۲- تقسیمات خرد اقلیمی ایران
۱۸	جدول ۲-۲- تعیین عمق یخبندان با توجه به اقلیم منطقه [۲۳]
۲۱	جدول ۳-۲- دوره طرح و مرحله‌بندی زمانی عملیات اجرایی برای تاسیسات مختلف سامانه‌های آبرسانی
۳۱	جدول ۴-۲- متغیرهای ورودی مدل پیش‌بینی مصارف خانگی و غیر خانگی
۳۶	جدول ۵-۲- ضریب حداکثر روزانه (C1) در مناطق مختلف آب و هوایی کشور
۳۷	جدول ۶-۲- ضریب حداکثر ساعتی (C2) در جمعیت‌های مختلف
۴۴	جدول ۱-۳- مشخصه‌های بارز منابع آب‌های زیرزمینی و سطحی
۴۵	جدول ۲-۳- مشخصه‌های بارز منابع آب‌های شور
۵۵	جدول ۱-۴- نمونه‌ای از مقادیر نوسانات ساعتی مصرف در شبانه‌روز
۵۶	جدول ۲-۴- حجم ذخیره آتش‌نشانی برحسب نوع بافت شهری و تراکم در محدوده تحت پوشش هر مخزن [۲۷]
۵۶	جدول ۳-۴- زمان متعارف برای اطلاع رسانی و انجام تعمیرات [۷۲]
۷۴	جدول ۱-۶- بده و زمان مورد نیاز اطفای حریق برحسب نوع بافت شهری زیر پوشش مخازن [۲۷]
۸۱	جدول ۱-۷- امتیازبندی انتخاب نوع و جنس لوله‌ها
۸۴	جدول ۲-۷- راهنمای تعیین قطر شیر هوا [۷۲]
۸۵	جدول ۳-۷- راهنمای تعیین قطر شیر تخلیه در خطوط انتقال آب [۷۲]
۹۶	جدول ۴-۷- تاثیر pH خاک بر روی خوردگی ساختارهای مدفون
۹۶	جدول ۵-۷- وضعیت خوردگی الکترولیت (خاک)
۹۶	جدول ۶-۷- تاثیر پتانسیل Redox (اختلاف پتانسیل الکتریکی بین خاک و لوله) بر روی سازه‌های فولادی مدفون زیر خاک
۱۴۱	جدول پ.۱-۱- میزان n پیشنهادی باتوجه به وضعیت سطح برای شرایط یخبندان
۱۴۱	جدول پ.۲-۱- میزان n پیشنهادی با توجه به وضعیت سطح برای شرایط گداختگی
۱۵۶	جدول پ.۱-۳- حداقل درصد نمونه‌گیری لازم برای اطلاعات مربوط به مشترکین [۳۵]
۱۵۷	جدول پ.۲-۳- مصارف توصیه شده برای دام‌ها و طیور
۱۵۸	جدول پ.۳-۳- مقدار مصرف سرانه خانگی برحسب جمعیت (بدون فضای سبز و دام و طیور)
۱۵۹	جدول پ.۴-۳- مصرف متوسط روزانه آب فضای سبز (برحسب لیتر بر روز بر مترمربع)
۱۶۰	ادامه جدول پ.۴-۳- مصرف متوسط روزانه آب فضای سبز (برحسب لیتر بر روز بر مترمربع)
۱۶۱	پرسشنامه ۱- جمع‌آوری اطلاعات مصرف آب شهری
۱۶۲	پرسشنامه ۲- جمع‌آوری اطلاعات مصرف آب روستایی
۱۶۵	جدول پ.۱-۴- خلاصه اطلاعات موجود برای یکی از شهرهای ایران
۱۶۶	ادامه جدول پ.۱-۴- خلاصه اطلاعات موجود برای یکی از شهرهای ایران

فهرست جدول‌ها

عنوان

صفحه

جدول پ.۴-۲- بررسی هم پوشانی اطلاعات دریافتی برای یکی از شهرهای ایران	۱۶۶
جدول پ.۴-۳- ضرایب همبستگی هر کدام از حالات متغیر مستقل با هر کدام از حالات سرانه مصرف آب خانگی شهر نمونه	۱۶۷
جدول پ.۴-۴- انتخاب بهترین تبدیل متغیر مستقل برای هر کدام از حالات متغیر وابسته برای شهر نمونه در بخش خانگی	۱۶۸
جدول پ.۴-۵- مراحل مختلف آماده‌سازی اطلاعات ورودی مدل تخمین مصرف سرانه خانگی برای شهر نمونه با توجه به تبدیل منتخب	۱۶۸
جدول پ.۴-۶- شاخص‌های عملکردی مدل تخمین مصرف سرانه بخش خانگی شهر نمونه برای حالات مختلف مصرف سرانه	۱۶۹
جدول پ.۴-۷- ضرایب محاسبه شده مدل تخمین مصرف سرانه خانگی برای شهر نمونه	۱۶۹
جدول پ.۴-۸- مقایسه مقادیر مشاهداتی و تخمین زده شده برای سرانه مصرف خانگی در شهر نمونه	۱۷۱
جدول پ.۴-۹- بهترین حالات تبدیل متغیر وابسته و مستقل به همراه ضرایب محاسبه شده برای سرانه مصرف غیرخانگی در شهر نمونه	۱۷۲
جدول پ.۴-۱۰- مقایسه مقادیر مشاهداتی و تخمین زده شده سرانه مصرف غیر خانگی در شهر نمونه	۱۷۲
جدول پ.۴-۱۱- مقادیر تخمینی متغیرهای مستقل در شهر نمونه در انتهای دوره طرح	۱۷۳
جدول پ.۴-۱۲- مقادیر نرمال شده متغیرهای ورودی مدل در انتهای دوره طرح در شهر نمونه	۱۷۳
جدول پ.۵-۱- تعیین خصوصیت آب از نظر رسوب‌دهی و خوردگی با توجه به شاخص لانژلیه	۱۷۶
جدول پ.۵-۲- تعیین خصوصیت آب از نظر رسوب‌دهی و خوردگی با توجه به شاخص پایداری رایزنر (RSI)	۱۷۷
جدول پ.۵-۳- درصد وزنی شاخص‌های کیفیت آب	۱۷۸
جدول پ.۵-۴- معیار کلی تعیین کیفیت آب بر اساس اندازه‌گیری شاخص‌های کیفیت	۱۷۸
جدول پ.۵-۵- طبقه بندی آب آشامیدنی براساس شاخص شولر	۱۸۳
جدول پ.۶-۱- روش مقایسه زوجی [۶۵]	۱۸۸
ادامه جدول پ.۶-۱- روش مقایسه زوجی [۶۵]	۱۸۸

فهرست شکل‌ها

صفحه	عنوان
۱۶	شکل ۱-۲- پهنه‌بندی بارش در سطح کشور
۱۶	شکل ۲-۲- پهنه‌بندی میانگین دمای سالانه سطح کشور
۱۷	شکل ۳-۲- پهنه‌بندی اقلیمی کشور بر اساس پارامترهای بارش و دما
۳۴	شکل ۱-۲- چارچوب توسعه مدل پیش‌بینی سرانه مصرف آب در بخش خانگی و غیرخانگی
۱۰۶	شکل پ.۱-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان البرز از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۰۷	شکل پ.۲-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان اردبیل از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۰۸	شکل پ.۳-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان آذربایجان شرقی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۰۹	شکل پ.۴-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان آذربایجان غربی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۰	شکل پ.۵-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان اصفهان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۱	شکل پ.۶-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان ایلام از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۲	شکل پ.۷-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان بوشهر از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۳	شکل پ.۸-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان تهران از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۴	شکل پ.۹-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان چهارمحال بختیاری از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۵	شکل پ.۱۰-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان جنوبی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۶	شکل پ.۱۱-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان شمالی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۷	شکل پ.۱۲-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان رضوی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۸	شکل پ.۱۳-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خوزستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۱۹	شکل پ.۱۴-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان سمنان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۰	شکل پ.۱۵-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان سیستان و بلوچستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۱	شکل پ.۱۶-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان زنجان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۲	شکل پ.۱۷-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان فارس از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۳	شکل پ.۱۸-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان قزوین از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۴	شکل پ.۱۹-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان قم از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۵	شکل پ.۲۰-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کردستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۶	شکل پ.۲۱-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کرمان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۷	شکل پ.۲۲-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کرمانشاه از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۸	شکل پ.۲۳-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کهگیلویه و بویراحمد از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۲۹	شکل پ.۲۴-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان گلستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۳۰	شکل پ.۲۵-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان گیلان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش
۱۳۱	شکل پ.۲۶-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان لرستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش

فهرست شکل‌ها

عنوان	صفحه
شکل پ. ۱-۲۷- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان مازندران از دیدگاه پارامترهای دما و بارش	۱۳۲
شکل پ. ۱-۲۸- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان مرکزی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش	۱۳۳
شکل پ. ۱-۲۹- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان هرمزگان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش	۱۳۴
شکل پ. ۱-۳۰- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان همدان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش	۱۳۵
شکل پ. ۱-۳۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان یزد از دیدگاه پارامترهای دما و بارش	۱۳۶
شکل پ. ۱-۳۲- محاسبه ضریب اصلاح فرمول برگرن	۱۳۸
شکل پ. ۱-۳۳- متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های رسی و گل و لای (سیلت) در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌نزدگی	۱۳۹
شکل پ. ۱-۳۴- متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های گرانولی در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌نزدگی	۱۴۰
شکل پ. ۱-۳۵- متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های نباتی در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌نزدگی	۱۴۰
شکل پ. ۱-۳۶- برآورد عمق یخبندان براساس روش (Thaw Index)	۱۴۳
شکل پ. ۵-۱- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر نیتрат	۱۷۹
شکل پ. ۵-۲- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر فسفات	۱۷۹
شکل پ. ۵-۳- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر فیکال کلیفرم	۱۸۰
شکل پ. ۵-۴- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر کدورت	۱۸۰
شکل پ. ۵-۵- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر اکسیژن محلول	۱۸۱
شکل پ. ۵-۶- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس پارامتر pH	۱۸۱
شکل پ. ۵-۷- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس کل مواد جامد	۱۸۲
شکل پ. ۵-۸- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس کل B.O.D.	۱۸۲
شکل پ. ۵-۹- نمودار تعیین کیفیت آب بر اساس شاخص شولر	۱۸۴
شکل پ. ۶-۱- نمایش رویکرد روش سلسله مراتبی	۱۸۷
شکل پ. ۶-۲- ساختار سلسله مراتبی مثال	۱۸۷

مقدمه

آب مهم‌ترین سرمایه ملی است که جایگزینی برای آن وجود ندارد و امروزه صرفه‌جویی و استفاده بهینه از منابع آبی ضرورت بسیار دارد. نظر به این که آب از اهمیت حیاتی برای هر جامعه برخوردار است، طرح‌های آبرسانی نیز به تبع آن از اهمیت شایانی برخوردار بوده و از جمله طرح‌های با اولویت اول هر منطقه می‌باشند.

به‌منظور یکسان‌سازی و ارتقای سطح کیفی طرح‌های آبرسانی توأم با حداقل ساختن هزینه‌ها و مسایل اقتصادی، استفاده از ضوابط، معیارها و استانداردهای مرتبط، اجتناب‌ناپذیر و ضروری است. بدیهی است این ضوابط و استانداردها نیز همگام با گذشت زمان و ارتقای سطح دانش و زندگی، نیاز به بازنگری و به‌روزرسانی دارد. در این راستا، نشریه ۳-۱۱۷، تحت عنوان «مبانی و ضوابط طرح‌های آبرسانی شهری»، براساس آخرین منابع و مآخذ معتبر و استانداردهای بین‌المللی، کلیه نشریات و استانداردهای تهیه شده مربوط به صنعت آب کشور و همچنین با استناد به تجارب کارشناسان و صاحب‌نظران این بخش و توجه به شرایط اقلیمی و محدودیت منابع آب در ایران در سال ۱۳۹۲ مورد بازنگری قرار گرفت و تحت عنوان ضوابط طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی برای استفاده کلیه دست‌اندرکاران بخش آب ارائه شد.

به منظور به روز رسانی ضوابط موجود همواره ضروری است تا پروژه‌های تحقیقاتی لازم در رابطه با شاخص‌ها و ضرایب ارائه شده در استاندارد موجود از جمله سرانه‌های آب، ضرایب حداکثر و اثرات تغییر قیمت آب انجام شود تا بتوان نتایج آن‌ها را مبنای تجدیدنظرهای آتی این ضابطه قرارداد.

با توجه به اهمیت مباحث یاد شده، در سال ۱۳۹۷، با گذشت بیش از ۵ سال از تصویب و ابلاغ بازنگری اول نشریه شماره ۳-۱۱۷ تحت عنوان «ضوابط طراحی سامانه‌های انتقال و شبکه‌های توزیع آب شهری و روستایی»، موضوع بازنگری فصل اول این نشریه با هدف مدل‌سازی عوامل موثر بر تابع تقاضا در دستور کار طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور قرار گرفت و بررسی‌های لازم آغاز شد.

در سال‌های اخیر موضوع کاهش میزان آب قابل دسترس به‌دلیل شرایط اقلیمی متأثر از پدیده گرمایش جهانی، اهمیت به‌سزای عوامل موثر بر مصرف (علاوه بر تعداد جمعیت که در بازنگری اول به‌عنوان عامل موثر در تعیین مصرف سرانه در نظر گرفته شده بود)، تغییرات جمعیتی و ابعاد آن و در برخی موارد مصرف بیش از حد تعیین شده در بازنگری اول در برخی از شهرها، باعث شده بود تا میزان مصرف سرانه نسبت به مقادیر مندرج در نشریه تا حدودی اختلاف داشته باشد. به‌همین منظور در بازنگری دوم، موضوع تعیین تابع تقاضا با در نظر گرفتن مهم‌ترین پارامترهای موثر بر مصرف مدنظر قرار گرفت تا بتوان به شیوه علمی و با استناد به داده‌های تاریخی گذشته نسبت به پیش‌بینی دقیق‌تر مصرف سرانه و تقاضا در آینده و در افق دوره طرح اقدام نمود.

براین اساس در ویرایش جدید، بخش‌های مختلف فصل «بررسی نیاز آبی» و پیوست‌های ۱، ۳ و ۴ نیز با دیدگاه جدید بازنویسی شده است. علاوه بر این، فصل جدیدی با عنوان «تعاریف و اصطلاحات فنی» نیز اضافه شده است. امید

است تغییرات ایجاد شده، صحت و دقت پیش‌بینی مصرف سرانه در طراحی خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب شهری و روستایی را به‌نحو منطقی افزایش دهد. با توجه به تغییرات مستمر در روش‌های بهره‌برداری از تاسیسات آب و همچنین ارائه فناوری‌ها، روش‌ها و کسب تجربیات جدید، لازم است این ضابطه به صورت دوره‌ای بازنگری شود.

- هدف

هدف از تهیه این ضابطه، ارائه ضوابط طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی است. هدف از بازنگری دوم ضابطه، تدقیق مبانی طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی با منظور نمودن عوامل محیطی تاثیرگذار برای هر محدوده مطالعاتی بر روی مصارف سرانه است.

- دامنه کاربرد

دامنه کاربرد این ضابطه در مورد تعیین مبانی مطالعات آبرسانی اعم از مطالعات شناخت منطقه، دوره طرح، بررسی و پیش‌بینی جمعیت، برآورد و پیش‌بینی مصارف سرانه و تعیین نیازهای آبی و همچنین طراحی کلیه طرح‌های آبرسانی شامل خطوط انتقال آب خام یا تصفیه شده، خطوط جمع‌آوری آب چاه‌ها، خطوط انتقال بین مخازن، انواع مخازن زمینی و هوایی، شبکه‌های توزیع و سایر سامانه‌های جانبی آب (خارج از ساختمان) است. در بازنگری دوم این ضابطه، تکمیل و تدقیق ضوابط تعیین مبانی مطالعات آبرسانی با تکیه بیش‌تر بر عوامل موثر بر میزان سرانه مصرف آب و تعیین سرانه‌های آب بر پایه روش مدل‌سازی و تعیین نیازهای آبی برای هر محدوده مورد مطالعه مورد توجه قرار گرفته است.

تبصره ۱: ضوابط مربوط به تعیین مبانی طرح، درخصوص طرح‌های فاضلاب شهری و روستایی (تا جایی که مربوط به تعیین و تفکیک مصارف سرانه آب است) و طرح‌های تامین آب نیز کاربرد دارد.

تبصره ۲: در تعیین مصارف سرانه، دامنه کاربرد این ضابطه محدود به تعیین مصرف سرانه خانگی (شامل مصارف خانگی و فضای سبز خانگی) و غیرخانگی (شامل عمومی، تجاری و صنایع و کارگاه‌های کوچک) در شهرها و روستاها در وضعیت موجود و پیش‌بینی این مصارف تا افق طرح برای استفاده در طراحی سامانه‌های آب و فاضلاب است. شهرک‌های صنعتی در دامنه کاربرد این ضابطه نیست.

تبصره ۳: مواردی همچون محدودیت منابع آبی پایدار، روش‌های استفاده از منابع آب نامتعارف (همچون آب شیرین کن و آبرسانی تانکری و ...)، ابعاد اقتصادی و مالی اجرای طرح و چگونگی سیاست‌های مدیریت تقاضا و مصرف در دامنه مباحث این ضابطه نیست.

تبصره ۴: در مورد سامانه‌هایی که دارای نشریه، ضوابط و معیارهای طراحی جداگانه هستند، نظیر تصفیه‌خانه و تلمبه‌خانه‌ها و ...، به‌دلیل جلوگیری از تکرار مطالب، صرفاً به نشریه یا استاندارد مربوطه اشاره شده است تا در طراحی‌ها ملاک عمل قرار گیرد.

تبصره ۵: کلیه پیش‌نیازها و ضوابط طراحی اشاره شده در این ضابطه به‌صورت کلی و با توجه به حداقل‌های لازم ارائه شده است و طراح باید شرایط خاص محلی را به‌منظور بالا بردن کیفیت طراحی در نظر گیرد.

تبصره ۶: باید در انجام طراحی‌ها، کلیه مباحث ارائه شده در این ضابطه، با دیدگاه وسیع‌تری به‌منظور بهره‌برداری بهینه در نظر گرفته شوند.

فصل ۱

تعاریف و اصطلاحات فنی

در این فصل برخی تعاریف و اصطلاحات مهم و پرکاربرد در این ضابطه ارائه می‌شود.

- **پهنه‌بندی اقلیمی:** پهنه‌ای است که دارای آب و هوای یکسانی باشد.
- **دوره طرح:** دوره زمانی است که طراحی هر قسمت از تاسیسات شهری و روستایی آب برای آن دوره پیش‌بینی می‌شود. این دوره از زمان شروع بهره‌برداری تا دستیابی به شرایط پیش‌بینی شده تعریف شده است.
- **مصرف سرانه آب:** میانگین مصرف روزانه آب هر نفر در طول یک سال را مصرف سرانه آب می‌نامند.
- **مصارف خانگی:** مصارف خانگی شامل مصارف داخل خانه و فضای سبز مربوطه است. مصارف خانگی شهری و روستایی شامل مصارف آشامیدن، پخت و پز، شستشو، مصارف بهداشتی و وسایل تهویه، فضای سبز خانگی و از این قبیل است. مصارف خانگی روستایی علاوه بر موارد بالا، شامل مصارف آب دام و طیور خانگی نیز می‌شود. میانگین روزانه مصارف فوق در طول یک سال برای هر نفر، متوسط مصرف سرانه خانگی نامیده می‌شود.
- **مصارف غیرخانگی:** مصارف غیرخانگی آن دسته از مصارف است که از الگوی رفتار خانگی تبعیت نمی‌کند مانند مصارف عمومی، تجاری و صنعتی. مصارف عمومی شامل مصارف ادارات و موسسات عمومی، مراکز درمانی و آموزشی، اماکن مذهبی، حمام‌ها، مراکز ورزشی و هنری، آتش‌نشانی و از این قبیل است. مصارف تجاری و صنعتی نیز شامل مصارف مراکز تجاری و صنعتی کوچک از قبیل مغازه‌ها، مراکز خرید و کارگاه‌های کوچک واقع در محدوده شهرها و روستاها است.
- **آب بدون درآمد:** اختلاف مقدار آب تولید شده و کلیه مصارف اندازه‌گیری شده و نشده، آب بدون درآمد نام دارد. آب بدون درآمد به دو بخش هدررفت ظاهری (غیرفیزیکی) و هدررفت واقعی (فیزیکی) تقسیم می‌شود.
- **هدررفت ظاهری:** آبی است که به مصرف رسیده است ولی به دلیل خطاهای مدیریتی، بهره‌برداری، پرسنلی، ابزار اندازه‌گیری و مصارف غیرمجاز، اندازه‌گیری نشده و درآمد آن توسط شرکت‌های بهره‌بردار دریافت نمی‌شود.
- **هدررفت واقعی:** عبارت است از آبی که از طریق نشت از تلمبه‌خانه‌ها، مخازن و سرریز آن‌ها، خط انتقال بین مخازن و شبکه توزیع (شامل لوله‌های اصلی، لوله‌های فرعی، انشعابات و اتصالات و شیرها) قبل از رسیدن به دست مصرف کننده از سامانه خارج شده و بهای آن نیز توسط شرکت‌های آب و فاضلاب دریافت نمی‌شود.
- **سرانه آب بدون درآمد:** میانگین روزانه آب بدون درآمد در طول یک سال به ازای هر نفر از جمعیت شهر یا روستا، متوسط سرانه آب بدون درآمد نامیده می‌شود.
- **مصرف کل:** مصرف کل شامل مجموع مصارف خانگی و غیرخانگی به اضافه آب بدون درآمد است.
- **متوسط مصرف سرانه:** میانگین روزانه مصرف کل در طول یک سال به ازای هر نفر از جمعیت شهر یا روستا، متوسط مصرف سرانه نامیده می‌شود.

- حداکثر مصرف روزانه: عبارت است از حداکثر میزان مصرف کل شهر یا روستا در بحرانی‌ترین روز از سال (به‌علت شرایط آب و هوایی، گردشگری، مناسبات مذهبی و فرهنگی و غیره).
- حداکثر مصرف ساعتی: عبارت است از میزان بیش‌ترین مصرف لحظه‌ای شهر یا روستا در ساعتی از روز حداکثر مصرف.
- ضریب حداکثر روزانه: عبارت است از حاصل تقسیم حداکثر مصرف روزانه به متوسط مصرف روزانه.
- ضریب حداکثر ساعتی: عبارت است از حاصل تقسیم حداکثر مصرف ساعتی به متوسط مصرف ساعتی در روز حداکثر مصرف در سال.
- آب مورد نیاز آتش‌نشانی: یکی از اجزای مصارف عمومی است که مقدار کل آن قابل ملاحظه نیست ولی مصرف لحظه‌ای آن در زمان اطفای حریق زیاد است.
- آب مورد نیاز شستشو و گندزدایی شبکه: آبی است که برای شستشوی شبکه توزیع، مخازن ذخیره و تصفیه‌خانه‌ها استفاده می‌شود و جزو مصارف مجاز بدون درآمد قرار دارد.
- مدیریت آب: به فرآیندی از برنامه‌ریزی، ساماندهی، هدایت و کنترل برای ایجاد تعادل و توازن بین نیازهای آبی و هزینه‌های مربوط، مدیریت آب در سطح کلان گفته می‌شود. مدیریت آب به سه بخش مدیریت تامین، توزیع و مدیریت تقاضا تقسیم می‌شود.
- مدیریت تامین: به مجموعه فعالیت‌هایی که برای شناسایی، توسعه و استخراج آب از منابع جدید یا منبع آب بازچرخانی به شیوه‌های اقتصادی و مهندسی انجام می‌شود مدیریت تامین گفته می‌شود.
- مدیریت توزیع: به مجموعه فعالیت‌هایی که برای رساندن آب به مقدار کافی، فشار مناسب و کیفیت استاندارد به‌دست مصرف‌کنندگان از محل مخزن ذخیره تا نقطه مصرف انجام می‌شود مدیریت توزیع گفته می‌شود.
- مدیریت تقاضا: به فرآیندی از برنامه‌ریزی، سازماندهی، هماهنگی و کنترل برای شناسایی شیوه‌های مصرف و ابزارهای موجود برای کنترل سطوح و کاهش مصرف آب، مدیریت تقاضا گفته می‌شود.
- منابع آب متعارف: منابع آبی است که برای مصارف شرب، بهداشتی و صنعتی مورد استفاده قرار می‌گیرند (شامل: رودخانه‌ها، دریاچه‌ها و منابع آب زیرزمینی) که دارای آلاینده‌های متعارف بوده و با استفاده از فرآیندهای متعارف، مورد تصفیه و یا گندزدایی قرار می‌گیرند.
- منابع آب غیرمتعارف: منابع آب نامتعارف (شامل: آب‌های شور، لب شور، آب باران و استفاده از پساب حاصل از تصفیه فاضلاب) منابع آبی هستند که برای استفاده نیاز به تمهیدات و تصفیه خاص داشته و عمدتاً در بخش‌های غیرشرب از جمله مصارف آبیاری فضای سبز و مصارف کشاورزی و صنایع مورد استفاده قرار می‌گیرد.
- سامانه آبرسانی: کلیه تاسیسات و تجهیزاتی که آب را از منبع تامین به تصفیه‌خانه یا مخازن ذخیره یا مخازن تامین فشار و سپس به شبکه توزیع منتقل می‌کند را سامانه آبرسانی می‌گویند.

- تاسیسات آبیگری از منابع سطحی: این تاسیسات شامل آبیگری از رودخانه، برج آبیگر از دریاچه، تجهیزات هیدرومکانیکال، برقی، کنترلی و تجهیزات اشغال گیری برداشت آب و نیز تجهیزات دانه گیری است.
- تاسیسات آبیگری از منابع زیرزمینی: این تاسیسات شامل تجهیزات استحصال آب از چاه‌ها، چشمه‌ها و قنوت، نظیر الکتروپمپ‌ها، لوله‌ها، شیرآلات و متعلقات مختلف و تجهیزات اندازه گیری برقی و کنترلی است.
- خطوط انتقال آب خام و آب تصفیه شده: لوله‌ای است که وظیفه انتقال آب خام یا آب تصفیه شده را از منابع تامین تا تصفیه خانه یا مخازن، بین مخازن و یا از تصفیه خانه به مخازن یا رینگ شبکه توزیع به عهده دارد.
- تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار: به منظور کاهش بروز حوادث و هدررفت آب در خطوط انتقال و نیز افزایش قابلیت اطمینان خط انتقال، از تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار نظیر شیرهای فشارشکن، مخازن و حوضچه‌های فشارشکن و سایر تجهیزات کاهنده فشار استفاده می‌شود.
- تجهیزات و تاسیسات کنترل ضربه قوچ: در اثر قطع ناگهانی جریان پمپاژ به دلیل قطع برق یا باز و بسته کردن سریع شیرهای قطع و وصل در طول خط (علیرغم طولانی بودن زمان باز و بسته کردن شیرها)، جریان ناپایدار بروز نموده و در نتیجه باعث ایجاد تغییرات فشار آب در خط لوله می‌شود که باید توسط تجهیزات و تاسیسات کنترل ضربه قوچ آن را مهار کرد.
- مخزن: سازه‌ای است که تامین ذخیره مورد نیاز برای اهداف مختلف از جمله ایجاد تعادل بین ورودی و خروجی آب، جبران نوسانات مصرف، ایجاد ذخیره برای مواقع اضطراری (حوادث یا قطع جریان و ...)، ذخیره برای نیاز آتش‌نشانی و تامین فشار آب را انجام می‌دهد.
- مخازن تعادل: از این مخازن به منظور ایجاد تعادل در ورودی و خروجی مخزن و در خطوط آبرسانی مشترک (ثقلی - پمپاژ) به خصوص پمپاژ و تنظیم زمان خاموشی الکتروپمپ‌ها برای بهینه‌سازی مصرف انرژی، استفاده می‌شود.
- شبکه توزیع: عبارت است از مجموعه تاسیساتی که در کنار هم امکان توزیع و هدایت آب را از محل ذخیره یا تولید به طرف مصرف‌کنندگان (مشترکین) به مقدار لازم و با حداقل فشار مورد نیاز فراهم می‌سازد و آب را به محل مشترکین توزیع می‌کند.
- شبکه شاخه‌ای: این نوع شبکه از یک یا چند خط اصلی تشکیل شده است که خطوط فرعی مانند شاخه‌های درخت از آن منشعب می‌شوند تا سرانجام به دست مصرف کننده برسد. جهت جریان در تمام ساعات در کلیه لوله‌ها ثابت و از مخزن به سمت مصرف کننده است.
- شبکه حلقوی: این نوع شبکه از حداقل دو لوله که به صورت یک حلقه به هم ارتباط داشته باشند تشکیل شده است.
- شبکه درهم: در این نوع شبکه آرایش لوله‌ها به صورت ترکیبی از شبکه‌های شاخه‌ای و حلقوی است.
- منطقه (زون) مخزن: محدوده تحت پوشش یک مخزن است که از آن آب می‌گیرد.

- منطقه‌بندی فشار: کلیه اقداماتی که باعث محدود نگه‌داشتن فشار در حد استاندارد و یا مدیریت فشار در سطح شبکه توزیع می‌شود.
- شبکه اصلی: شبکه اصلی به‌عنوان لوله‌های اصلی، وظیفه توزیع آب به مناطق مختلف شبکه را برعهده دارد.
- شبکه فرعی: شبکه فرعی، وظیفه توزیع آب به مشترکین را برعهده دارد.
- خطوط کمربندی: بخشی از خطوط لوله اصلی شبکه توزیع است که با توجه به شرایط شهرسازی (از نظر وجود معابر کمربندی)، منطقه تحت پوشش یک مخزن را محصور می‌کند.
- انشعاب: عبارت است از کلیه تجهیزاتی که به‌وسیله آن می‌توان آب را از شبکه توزیع به شبکه داخلی مشترکین هدایت کرد.
- سامانه‌های گندزدایی: ایستگاه‌های تزریق مجدد کلر در نقاطی از شبکه توزیع آب به‌منظور تامین حداقل میزان کلر باقی‌مانده در طول شبانه‌روز و در کلیه نقاط شبکه و پرهیز از افزایش میزان کلر دریافتی توسط اولین مشترک.
- مناطق مجزا (ایزوله) شده (DMA): ایزوله‌بندی (مجازسازی) شبکه توزیع به‌منظور انجام کنترل دائمی بازده حجمی شبکه توزیع و کنترل هدررفت آب در آن.
- شیر قطع و وصل: نوعی شیر است که وظیفه قطع یا برقراری جریان آب را انجام می‌دهد.
- شیر آتش‌نشانی: نوعی شیر است که برای اطفای حریق امکان دسترسی و استفاده از آب موجود در شبکه توزیع آب را فراهم می‌کند.
- شیر هوا: نوعی شیر است که برقراری جریان ورود و خروج هوا به لوله در مواقع راه‌اندازی و تخلیه لوله‌ها در زمان تعمیرات را انجام می‌دهد.
- شیر تخلیه آب: نوعی شیر است که تخلیه آب لوله در زمان شستشو، گندزدایی و تعمیرات را انجام می‌دهد.
- شیرهای کنترل: این‌گونه شیرها عمل کنترل هیدرولیکی فشار و جریان آب را در خطوط انتقال یا شبکه‌های توزیع انجام می‌دهند.
- شیر فشارشکن: یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب محسوب می‌شود که به‌وسیله آن می‌توان فشار آب را تا مقدار مورد نیاز کاهش داده یا تنظیم کرد.
- شیر یکطرفه: یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب است که فقط امکان عبور جریان در یک جهت را ایجاد می‌کند.
- سامانه حفاظتی مقابله با خوردگی: به‌منظور جلوگیری و کاهش روند خوردگی در ساختارهای مختلف فلزی و افزایش طول عمر و بالا بردن قابلیت اطمینان سامانه‌های آبرسانی از تجهیزات حفاظتی مقابله با خوردگی استفاده می‌شود.

- سیستم حفاظت کاتدی: حفاظت کاتدی به روشی گفته می‌شود که در آن الکترون‌های آزاد در سطح سازه از طریق یک منبع خارجی تامین می‌شوند تا میزان حرکت یون‌های مثبت از سطح فلز کاهش (سطح سازه حفاظت می‌شود) و در نتیجه سرعت واکنش کاتدی افزایش یابد.
- سامانه‌های کنترل و اسکادا: به‌منظور بهره‌برداری مناسب و مطلوب از تاسیسات آب از این سامانه برای انتقال اطلاعات، کنترل و نظارت بر قسمت‌های مختلف تاسیسات آبرسانی، استفاده می‌شود.
- مدل‌سازی هیدرولیکی: مدل‌سازی هیدرولیکی یک سامانه آبرسانی، استفاده از یک مدل رایانه‌ای به‌منظور پیش‌بینی عملکرد آن سامانه با هدف تحلیل طیف وسیعی از مسائل طراحی و بهره‌برداری است.

فصل ۲

بررسی نیاز آبی

۲-۱- کلیات

یکی از اساسی‌ترین بخش‌ها در طرح‌های آب و فاضلاب شهری و روستایی مبانی طرح است که شامل شناخت منطقه، دوره طرح، جمعیت و مصرف سرانه آب است. با توجه به این‌که پیش‌بینی ظرفیت تاسیسات در طرح‌های آب و فاضلاب بستگی کامل به انتخاب دقیق مبانی طرح دارد، دقت در انتخاب این مبانی از اهمیت ویژه‌ای برخوردار است. در این فصل مبانی اصلی و عوامل موثر در برآورد نیاز آبی شهری و روستایی مورد بررسی قرار گرفته است. در این رابطه موارد زیر قابل ذکر است:

اساس پیش‌بینی جمعیت آینده مناطق مورد مطالعه، آخرین سرشماری عمومی نفوس و مسکن است. در مواردی که پیش‌بینی طرح‌های هادی، جامع و تفصیلی مصوب در محدوده زمانی طرح موجود باشد، اولویت در محدوده زمانی طرح‌های فوق با مبانی این طرح‌ها است.

در تعیین دوره طرح عوامل زیادی (به‌خصوص عامل اقتصادی) نقش دارند. در این قسمت پس از برشمردن عوامل موثر، حدود و ارقامی که در شرایط متعارف می‌تواند مورد استفاده قرار گیرد ذکر شده است. سپس در مورد مرحله‌بندی اجرای کار در دوره طرح و عوامل موثر در آن بحث و مقادیر لازم ارائه شده است.

تعیین و انتخاب مصرف سرانه آب یکی از مهم‌ترین عوامل برای طراحی سامانه‌های آب و فاضلاب است. این راهنما به‌منظور یکنواخت کردن نحوه مطالعه و مشخص کردن حداقل بررسی‌های لازم برای تعیین مصرف سرانه آب و ضرایب مربوطه تهیه شده و حدود متعارف در هر مورد نیز ذکر شده است. حدود مقادیر و ضرایب ارائه شده، با توجه به ارقام منعکس شده در گزارش‌های مطالعاتی موجود، منابع بین‌المللی و تجربیات صاحب نظران و کارشناسان کشور تعیین شده است.

در صورتی‌که اندازه‌گیری‌ها و یا شرایط محلی در مواردی خاص و در منطقه‌ای محدود از یک شهر یا روستا، اعدادی خارج از حدود ذکر شده را نشان دهد، مشاور می‌تواند ضمن ارائه دلایل کافی و تایید کارفرما، از اعداد به‌دست آمده استفاده و یا آن‌ها را غیرقابل استناد اعلام کند.

تعیین مصرف آب کارخانجات بزرگ و متوسط، جنگل‌کاری‌ها و فضای سبز، مصارف کشاورزی، دامداری‌ها و مرغداری‌های صنعتی و همچنین مصارف آب مناطقی که از شبکه آب آشامیدنی استفاده نمی‌کنند، خارج از حدود این راهنما بوده و باید به‌طور جداگانه مورد بررسی قرار گیرند. اما در طرح‌های تامین آب ممکن است برحسب شرح خدمات، موارد یادشده در برآورد کل نیاز آبی در نظر گرفته شود.

در صورتی‌که به‌دلیل کمبود منابع آب و مشکلات فنی و اقتصادی، توزیع آب به‌صورت متناوب صورت گیرد یا آب موجود در شبکه برای شرب مناسب نباشد، طراح باید نسبت به اصلاح سرانه مصرف حال و آینده اقدام کند.

۲-۲- پیش‌نیازهای طراحی و مطالعات پایه

۲-۲-۱- شناخت منطقه و شبکه توزیع

در انجام هرگونه طرح مطالعاتی، بررسی منطقه و شبکه توزیع و شناخت آن از اهمیت شایانی برخوردار است. به عبارت دیگر هرچه اطلاعات مربوط به شناخت منطقه و شبکه توزیع کامل‌تر و دقیق‌تر تهیه شود، اصول و مبانی طرح مناسب‌تر بوده و اجرای طرح با مشکلات کم‌تری مواجه خواهد بود. لذا به منظور شناخت منطقه و شبکه توزیع، ضمن درخواست از کارفرما و پیگیری از کلیه سازمان‌ها و ارگان‌های ذیربط برای دریافت آمار، نقشه‌ها و اطلاعات مورد نیاز، بازدیدهای مکرر محلی نیز ضروری است.

۲-۲-۱-۱- شناخت منطقه

در مطالعات مربوط به شناخت منطقه، موارد زیر باید بررسی شود:

- جمعیت منطقه / ترکیب خانوار و تغییرات آن در سال‌های مختلف
- موقعیت جغرافیایی و طبیعی منطقه
- نقشه‌های مورد نیاز (با مقیاس مناسب برحسب مورد)
- تقسیمات سیاسی منطقه مورد مطالعه
- شناخت تاریخچه پیدایش شهر یا روستا (در صورت وجود)
- بررسی جهات و محدودیت‌های توسعه
- بررسی و تجزیه و تحلیل مطالعات مربوط به طرح‌های هادی، جامع و تفصیلی منطقه (در صورت وجود)
- شناخت منطقه از نظر آثار فرهنگی، مذهبی و تاریخی واقع در محدوده طرح و استعمال حریم‌های مربوطه از سازمان‌های اوقاف، امور خیریه، میراث فرهنگی و غیره
- بررسی و تجزیه و تحلیل سایر طرح‌های عمرانی انجام یافته و یا در دست مطالعه و یا پیش‌بینی شده در منطقه
- دریافت خلاصه‌ای از برنامه‌ریزی‌های انجام شده در خصوص توسعه امکانات رفاهی، آموزشی، جلب گردشگران، راه و ترابری و استعمال حریم‌های مربوطه و بررسی امکانات بالفعل و بالقوه منطقه از جنبه‌های مختلف
- بررسی وضعیت موجود تاسیسات زیرزمینی (مترو، گاز، برق، مخابرات، فاضلاب و ...) در صورت وجود، امکانات توسعه و انتقال انرژی (از قبیل خطوط انتقال برق، خطوط انتقال گاز و غیره) و استعمال حریم‌های مربوطه
- شناخت منطقه از نظر اقتصادی، اجتماعی، فرهنگی و ...
- بررسی شهرک‌های صنعتی و صنایع عمده که آبرسانی به آن‌ها در محدوده طرح قرار می‌گیرد.

- در عین حال در طراحی مفهومی باید درخصوص مسایل زیست محیطی منطقه و توجیه فنی اقتصادی طرح نیز، در حد طراحی پایه، مدارک و مستندات موجود بررسی شود. مواردی که بررسی آن در این بخش ضرورت دارد عبارتند از:
- بررسی وضعیت کمی و کیفی منابع آب موجود و امکان سنجی آلودگی منابع آب‌های سطحی و زیرزمینی و یا سایر منابع آب منطقه
- بررسی نحوه دفع فاضلاب منطقه
- بررسی و شناخت مناطق حفاظت شده در منطقه مورد مطالعه (در صورت وجود)
- توجیه فنی، اقتصادی و محیط‌زیستی طرح در حد طراحی پایه (در حد کلیات و با توجه به اطلاعات موجود)
- پیش‌بینی و پیشنهاد انجام مطالعات ارزیابی محیط‌زیستی به موازات طراحی پایه و به منظور اخذ مجوز محیط‌زیستی طرح توسط کارفرما در راستای اجرای مفاد قوانین برنامه‌های پنج ساله توسعه کشور
- تبصره ۱: انجام آزمایش‌های کیفی از منابع تامین آب و مطالعات محیط‌زیستی طرح، به موازات طراحی پایه ضروری است.
- تبصره ۲: در زمان انجام طراحی پایه، توصیه می‌شود اقدامات لازم به‌منظور تهیه شرح خدمات سایر مطالعات مورد نیاز از قبیل مطالعات ژئوتکنیک منطقه، نقشه‌برداری و نقشه‌های کاداستر، صورت گیرد.

۲-۱-۲-۲- شناخت وضعیت شبکه توزیع و مصرف آب

- در مطالعات مربوط به شناخت وضعیت شبکه توزیع و مصرف آب منطقه، موارد زیر باید بررسی شود:
- میزان مصرف و آب بدون درآمد به تفکیک مولفه‌های آن
 - عوامل اقتصادی موثر بر میزان مصرف (آب بهای دریافتی توسط شرکت آب و فاضلاب، درآمد و هزینه ماهانه خانوار)
 - عوامل محیطی موثر بر میزان مصرف (اطلاعات اقلیمی، هواشناسی و وضعیت آلودگی هوا مانند وجود ریزگردها، دوده و مانند آن)
 - عوامل فنی (وضعیت شبکه: عمر لوله‌ها و تاسیسات، جنس لوله و میزان حوادث تاثیرگذار در میزان هدررفت واقعی و وضعیت توپوگرافی شهر یا روستا و شیب منطقه به‌عنوان شاخص فشار و کیفیت آب)
 - سیاست‌های مدیریت و تقاضا (سطح آموزش عمومی زنان و کودکان در صرفه‌جویی مصارف آب در عین حفظ بهداشت و رفاه، سهمیه‌بندی و اعمال محدودیت‌های قانونی، تبلیغات و استفاده از روش‌های اقتصاد رفتاری)

۲-۲-۲- مطالعات هواشناسی و اقلیم منطقه

ایران به‌دلیل موقعیت خاص و ویژگی‌های توپوگرافیک آن از بارش و آب و هوای متفاوتی برخوردار است. میزان بارش متوسط سالانه آن حدود یک سوم متوسط بارش کره زمین است و به همین دلیل قسمت اعظم ایران در قلمرو آب و هوای

خشک جهان قرار می‌گیرد. علاوه بر کم بودن مقدار بارندگی، نوسان بارندگی نیز از جمله خصوصیات است که موجب عدم اطمینان کافی نسبت به دریافت حداقل بارش مورد نیاز برای مصارف گوناگون، تغذیه جریان‌های سطحی و سفره‌های آب زیرزمینی می‌شود. از سوی دیگر خرد اقلیم‌های محلی با توجه به وجود نوسانات شدید در بارش و دمای مناطق مختلف کشور بر میزان تقاضای آب در بخش مصرف شرب شهری و روستایی تاثیرگذار است. لذا پهنه‌بندی اقلیمی (یعنی شناسایی پهنه‌ای که دارای آب و هوای یکسانی باشند) برای دستیابی به توسعه همه جانبه و پایدار، در ابعاد زمانی- مکانی هر منطقه حیاتی است. به عبارت دیگر مهم‌ترین اثر اقلیم بر سرانه مصرف از طریق تاثیر بر نیاز آبی صورت می‌گیرد که حاصل آن تشدید نیاز یا عدم تاثیر در شرایط متفاوت اقلیمی است. با توجه به نقش موثر و انکارناپذیر اقلیم در جنبه‌های مختلف فعالیت و زندگی انسان، با شناخت هر چه بیش‌تر اقلیم به‌ویژه در حوزه منابع آب و تامین نیاز آبی جوامع انسانی، این امکان فراهم می‌شود تا تمهیداتی به‌کار گرفته شود تا جمعیت ساکن در هر منطقه بتواند از سرانه مصرف مطلوب برخوردار شود.

۲-۲-۱- مطالعات هواشناسی

در انجام مطالعات آبرسانی دستیابی به اطلاعات و داده‌های هواشناسی منطقه یکی از مهم‌ترین بخش‌های مطالعات است. در انجام مطالعات هواشناسی منطقه باید موارد زیر انجام شود:

- انتخاب ایستگاه هواشناسی: بررسی دقیق درخصوص توزیع مکانی ایستگاه‌های هواشناسی اعم از سینوپتیک و کلیماتولوژی (تحت پوشش سازمان هواشناسی) و باران سنجی و تبخیرسنجی (تحت پوشش وزارت نیرو) موجود در منطقه مورد مطالعه و در نهایت انتخاب ایستگاه یا ایستگاه‌های مناسب و مرجع با توجه به موقعیت جغرافیایی (طول، عرض و ارتفاع) که بتوانند اطلاعات جامعی را در اختیار قرار دهند. ضروری است با توجه به وسعت محدوده طرح تعداد ایستگاه‌های انتخابی از پراکندگی کافی برخوردار باشند. در صورتی که ایستگاه هواشناسی در مجاورت منطقه طرح قرار داشته باشد مشخصات اقلیمی ایستگاه مزبور به‌شرط برخورداری از اطلاعات کامل برای انجام مطالعات کفایت می‌کند. در غیر این صورت لازم است از روش‌های موجود مانند درون‌یابی، تیسن و ... پارامترهای اقلیمی نظیر بارش و دما و ... برای منطقه طرح برآورد شود.
- دریافت اطلاعات هواشناسی طی سال‌های موجود از ایستگاه یا ایستگاه‌های هواشناسی مربوطه
- دسته‌بندی، تجزیه و تحلیل و نتیجه‌گیری از اطلاعات اخذ شده

توجه: بدیهی است هرچه طول دوره اطلاعات کسب شده بیش‌تر باشد، تجزیه و تحلیل مربوط به اطلاعات هواشناسی و تعیین اقلیم، دقیق‌تر و قابل استنادتر خواهد بود. حداقل طول دوره آماری ۵ سال توصیه می‌شود.

تبصره ۱: اطلاعات هواشناسی لازم درخصوص طرح‌های آبرسانی شامل اطلاعات کامل مربوط به تغییرات دمای منطقه (حداکثر مطلق، حداقل مطلق، حداکثر، حداقل و متوسط درجه حرارت)، بارندگی (حداکثر، حداقل و متوسط

ماهانه و سالانه)، رطوبت نسبی (حداکثر، حداقل و متوسط)، تعداد روزهای یخبندان (حداکثر، حداقل و متوسط)، تعیین عمق یخبندان و تعداد ساعات آفتابی (حداکثر، حداقل و متوسط) است.

تبصره ۲: درخصوص طرح‌هایی که تامین آب نیز در شرح خدمات مطالعات گنجانده شده (یا طرح‌های جمع‌آوری و دفع فاضلاب)، باید پارامترهای تبخیر، رواناب، نفوذ و باد نیز دریافت و تجزیه و تحلیل شوند.

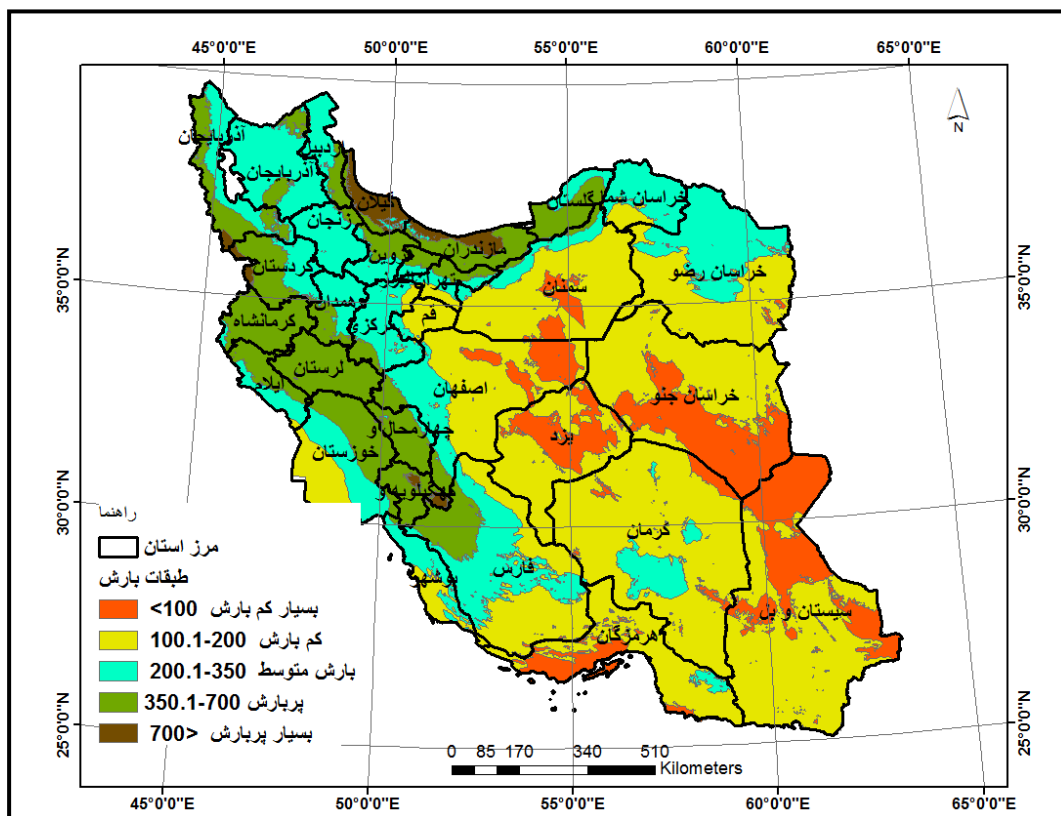
۲-۲-۲-۲- پارامترهای اقلیمی انتخابی و طبقه‌بندی اقلیم

از عوامل موثر بر سرانه مصرف آب، شرایط جوی و اقلیمی است، به‌طوری‌که اقلیم یک منطقه شامل متغیرهای اصلی مانند دمای هوا، بارش و رطوبت نسبی به‌طور مستقیم و غیرمستقیم آن را متاثر می‌سازد.

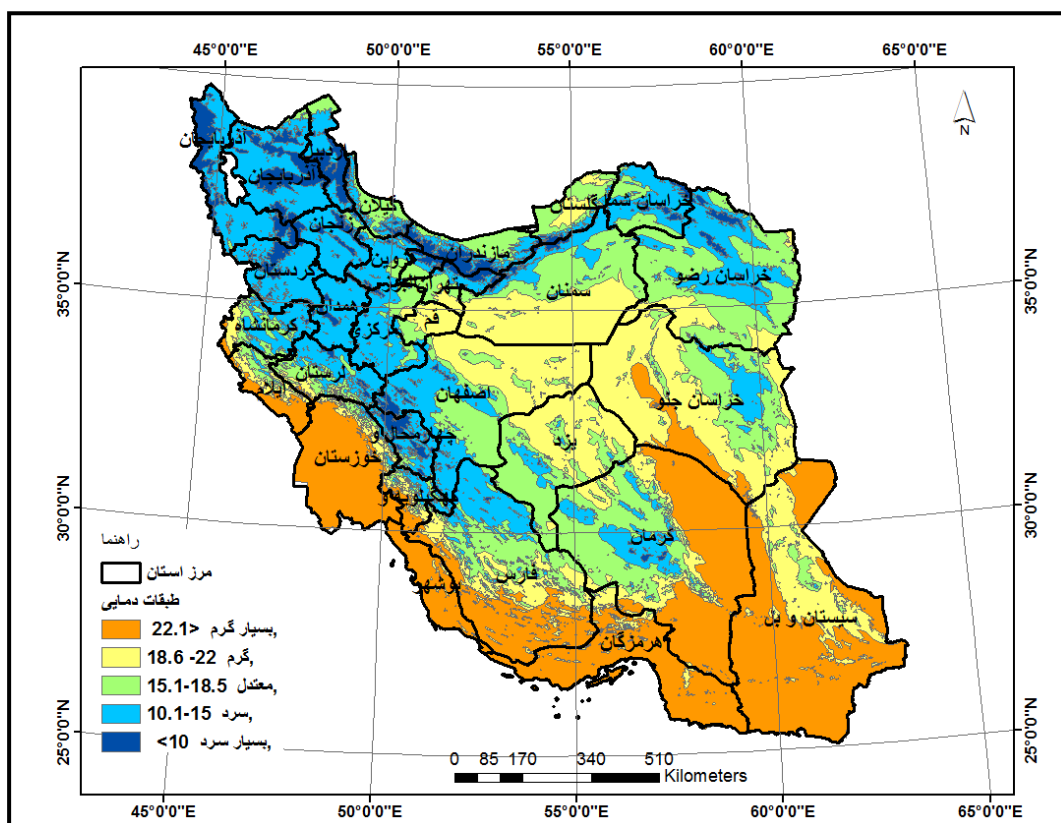
به‌دلیل سهولت در فرآیندهای دسترسی به داده‌های مورد نیاز و همچنین عدم پیچیدگی در مدل تخمین مصرف سرانه، از بین پارامترهای اقلیمی، گردآوری داده‌های پارامترهای چهارگانه میانگین دمای سالانه، میانگین حداکثر دمای سالانه، بارش سالانه و میانگین رطوبت نسبی سالانه ضروری است. همچنین با توجه به رابطه همبستگی میان میانگین دمای سالانه و میانگین حداکثر دمای سالانه می‌توان به میانگین دمای سالانه به‌عنوان تنها فاکتور دمایی موثر بر سرانه مصرف بسنده کرد.

سازمان هواشناسی کشور [۲۱] برای شناسایی وضعیت خرد اقلیمی پایه کشور و در راستای رفع نیازهای گروه‌های کاربری متفاوت، نقشه خرد اقلیمی پایه کشور را تهیه کرده است. نقشه خرد اقلیمی پایه نقشه‌ای است که بدون نگاه به معیارهایی کاربری خاص فقط با طبقه‌بندی عناصر پایه اقلیمی (بارش و دما) ایجاد می‌شود. در صورت وجود نقشه‌های پایه پارامترهای تشکیل دهنده اقلیم علاوه بر امکان طبقه‌بندی مستقل آن‌ها و ایجاد نقشه پایه خرد اقلیمی در رفع نیازهای خرد اقلیمی هر گروه کاربری نیز می‌توانند مورد استفاده قرار گیرند. به این صورت که با توجه به نیازها و معیارهای هر گروه کاربری، عناصر اقلیمی پایه، انتخاب، طبقه‌بندی و در هم ادغام می‌شوند. به همین منظور نقشه‌های طبقه‌بندی بارش (شکل ۲-۱) و دمای کشور (شکل ۲-۲) در ۵ کلاس به‌عنوان نقشه‌های پایه پارامترهای تشکیل دهنده اقلیم تهیه شده است و از تلفیق آن‌ها نقشه خرد اقلیمی کشور (شکل ۲-۳) تهیه شده است. نقشه مذکور برای سهولت طبقه‌بندی، در قالب ۱۲ کلاس اقلیمی ارائه شده است. شایان ذکر است، طبقه‌بندی فوق جایگزین طبقه‌بندی اقلیمی ارائه شده در نشریه ۳-۱۱۷، بازنگری اول (۱۳۹۲) شده است.

در مدل تخمین مصرف سرانه در صورتی‌که اطلاعات پایه هواشناسی مانند بارش و دما در ایستگاه‌های نزدیک به منطقه طرح موجود باشد باید از داده‌های مشاهده‌ای استفاده شود. در صورت نیاز به استفاده از داده‌های درون‌یابی شده، این داده‌ها می‌تواند با نقشه‌های کلاس‌بندی بارش، دما و طبقه‌بندی اقلیمی کنترل شود.



شکل ۱-۲- پهنه‌بندی بارش در سطح کشور [۲۱]



شکل ۲-۲- پهنه‌بندی میانگین دمای سالانه سطح کشور [۲۱]



تبصره: در تعیین مشخصات بارش و دما، با توجه به موقعیت جغرافیایی منطقه طرح می‌توان به نقشه‌های استانی خرد اقلیم بیوست ۱ (شکل‌های پ. ۱-۱ تا پ. ۳۱-۱) مراجعه نمود.

جدول ۲-۱- تقسیمات خرد اقلیمی ایران

خرد اقلیم	طبقه بارش	طبقه دما
خشک و سرد	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)
خشک و نیمه گرم	کم بارش	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)
خشک و گرم	(از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)	گرم (از ۱۸/۶ درجه سانتی‌گراد تا ۲۲ درجه سانتی‌گراد)
نیمه خشک و سرد	بارش معتدل	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)
نیمه خشک و معتدل	(از ۲۰۰/۱ میلی‌متر تا ۳۵۰ میلی‌متر)	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)
نیمه خشک و گرم		سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)
نیمه مرطوب سرد	پربارش	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)
نیمه مرطوب معتدل	(از ۳۵۰/۱ میلی‌متر تا ۷۰۰ میلی‌متر)	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)
نیمه مرطوب گرم		معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)
بسیار مرطوب سرد	بسیار پربارش	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)
بسیار مرطوب معتدل	(بیش از ۷۰۰/۱ میلی‌متر)	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)
بسیار مرطوب گرم		معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)

۲-۲-۳-۳- عمق یخبندان

با توجه به این‌که عمل یخ زدن آب و ذوب شدن آن باعث شل شدن خاک می‌شود و نیز برای جلوگیری از یخ زدن آب درون لوله‌ها، باید عمق یخبندان در طراحی‌ها ملاک عمل قرار گیرد. در طراحی سامانه‌های آبی برای تعیین عمق یخبندان با توجه به مرحله مطالعاتی و اطلاعات و آمار در دسترس، لازم است یکی از روش‌های زیر ملاک عمل قرار گیرد:

- بررسی مطالعات ژئوتکنیک سایر طرح‌های مطالعه شده در منطقه و استخراج عمق یخبندان از این گزارش‌ها.
- در طراحی پایه که صرفاً اطلاعات پایه هواشناسی موجود است برای تعیین عمق یخبندان از روش‌های «Fair & Gayer» و یا «Thaw Index» استفاده و بدترین شرایط در طراحی‌ها لحاظ شود.

در طراحی تفصیلی (در صورت وجود نتایج مطالعات ژئوتکنیک منطقه) به‌تراست عمق یخبندان با استفاده از فرمول اصلاح شده «Modified Berggren» نیز کنترل شود. فرمول‌های مربوط به عمق یخبندان در پیوست ۱ ارائه شده است. در مناطق دور افتاده که امکان دسترسی به هیچ یک از اطلاعات پایه برای تعیین عمق یخبندان وجود ندارد، با توجه به اقلیم منطقه جدول (۲-۲) برای تعیین عمق یخبندان ملاک عمل قرار گیرد.

جدول ۲-۲- تعیین عمق یخبندان با توجه به اقلیم منطقه [۲۳]

اقلیم منطقه مورد مطالعه	عمق یخبندان (متر)
معتدل	۰/۶ الی ۱/۰
سردسیر	۱ الی ۱/۵
بسیار سردسیر	۱/۵ الی ۲

توجه: در طراحی خطوط آبرسانی، علاوه بر عمق یخبندان، عمق کارگذاری لوله و حداقل پوشش خاک نیز با توجه به پارامترهای مختلف نظیر قطر لوله، بارهای وارده بر لوله و غیره تعیین می‌شود.

تبصره ۱: توصیه می‌شود در شرح خدمات ژئوتکنیک، تعیین عمق یخبندان نیز اضافه شود.

تبصره ۲: توصیه می‌شود در صورت وجود ایستگاه‌های مراکز تحقیقات کشاورزی در منطقه مورد مطالعه، اطلاعات مربوط به عمق یخبندان دریافت شود.

۲-۲-۳- مطالعات زمین‌شناسی

به‌منظور انجام مطالعات زمین‌شناسی در طرح‌های آبرسانی توصیه می‌شود در صورت امکان موارد زیر در صورت وجود اطلاعات مدنظر قرار گیرد:

- تهیه عکس‌های هوایی، نقشه‌های زمین‌شناسی و توپوگرافی پهنه مطالعاتی
- معرفی کلی زمین‌شناسی منطقه و استقرار آن در محدوده پهنه‌بندی زمین‌شناسی ایران
- معرفی اجمالی سازندهای زمین‌شناسی از قدیم به جدید
- معرفی واحدهای سنگ‌شناسی (لیتولوژیکی) مجاور محدوده مطالعاتی طرح
- معرفی مقاومت واحدهای لیتولوژیکی مجاور محدوده طرح و تاسیسات آبرسانی برحسب تفکیک آن‌ها به چهار رده (خاک، دج، سنگ سوزا، سنگ غیرسوزا) و تعیین درصد سنگ در عملیات اجرایی و پیشنهادات لازم درخصوص نحوه حفر براساس ویژگی مقاومتی سنگ‌ها
- بررسی و معرفی گسل‌های اصلی و فرعی در معرض (مجاور) تاسیسات آبرسانی طرح، پیشینه لرزه‌ای آن‌ها، فاصله، حریم گسل‌ها و پیشنهادات اجرایی لازم درخصوص پایداری در برابر شتاب لرزه‌ای و سرعت زلزله به‌ویژه مقاومت مصالح در برابر رخدادهای احتمالی (بررسی شعاع تاثیر گسل به‌منظور انجام تمهیدات لازم در تاسیسات آبرسانی برای جلوگیری از خسارت نیز توصیه می‌شود).
- ارائه بهترین جانمایی تاسیسات طرح باتوجه به استانداردها و آیین‌نامه‌های موجود در زمینه طراحی لرزه‌ای سازه‌های آبی در ایران
- بررسی اجمالی ساختارهای دامنه‌ای نظیر رانش، لغزش، خزش، راک فال، واریزه‌ها و تالوس‌ها و تاثیرات آن بر طرح
- تعیین تاسیسات آبرسانی بر روی نقشه‌های توپوگرافی و زمین‌شناسی منطقه
- بررسی اجمالی منابع قرضه
- پیشنهاد مطالعات تعیین پارامترهای ژئوتکنیکی - هیدروژئولوژیکی برای طراحی قسمت‌های مختلف پروژه
- بررسی ویژگی‌های شیمیایی، فرسایش، نفوذپذیری، انحلال و هوازگی سنگ‌ها در مسیرهای خطوط انتقال آب، تاسیسات، مخازن و سازه‌های وابسته از طریق بازدید میدانی

۲-۲-۴- مطالعات هیدرولوژی و هیدروژئولوژی

در طرح‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی صرفاً با دید تکمیل گزارش شناخت منطقه باید نسبت به تهیه گزارشی اجمالی از منابع آب‌های سطحی و زیرزمینی موجود در منطقه مورد مطالعه اقدام کرد. این گزارش براساس مدارک و اطلاعات موجود در منطقه، نظیر نقشه‌های حوضه‌های آبریز، داده‌های ایستگاه‌های هیدرومتری موجود در منطقه (در صورت وجود)، بررسی سایر مطالعات انجام شده در خصوص تامین آب منطقه (در صورت وجود) یا با استفاده از اطلس منابع آب ایران تهیه و تدوین شود. در این بخش از مطالعات باید به ارائه اطلاعات موجود در خصوص منابع آب‌های سطحی و زیرزمینی منطقه مورد مطالعه پرداخته شود. در طرح‌های آبرسانی که مطالعات تامین آب نیز در شرح خدمات مشاور باشد مطالعات مذکور باید اختصاصی‌تر و خاص منطقه مورد مطالعه صورت پذیرد.

۲-۳- مبانی طرح

۲-۳-۱- دوره طرح

۲-۳-۱-۱- تعریف و انتخاب دوره طرح

نظر به این که جمعیت و مقدار مصرف آب در شهرها و روستاها معمولاً در حال افزایش بوده و از طرفی منابع تامین آب و سرمایه‌گذاری‌ها و امکانات مالی و اجرایی محدود است، در طرح‌های آب، زمان مناسبی انتخاب می‌شود تا شرایط و نیازمندی‌های آن زمان در تعیین مبانی طراحی ملاک عمل قرار گیرد. دوره طرح دوره زمانی است که طراحی هر قسمت از تاسیسات شهری و روستایی آب برای آن دوره پیش‌بینی می‌شود. این دوره از زمان شروع بهره‌برداری تا دستیابی به شرایط پیش‌بینی شده تعریف شده است.

انتخاب دوره طرح تابع عوامل و شرایط زیادی است، لذا ارائه عدد دقیقی برای آن مقدور نیست. در شرایط ایران می‌توان ۱۵ تا ۳۰ سال را مبنای دوره طرح قرار داد مگر آن که شرایط خاص ناحیه‌ای و سایر عوامل موثر در دوره طرح، اعدادی خارج از حدود ذکر شده را مشخص کند که با ارائه دلایل کافی و تایید کارفرما قابل اعمال خواهد بود.

۲-۳-۱-۲- عوامل موثر در دوره طرح

عوامل زیر در انتخاب دوره طرح موثر هستند:

- محدودیت‌های منابع تامین آب و سرمایه
- هزینه طرح و مسایل اقتصادی (اصلی‌ترین عامل محدودکننده است)
- نرخ بهره
- ملاحظات فنی و اجرایی

- عمر مفید اجزای اصلی تاسیسات مورد طراحی با در نظر گرفتن کیفیت اجزاء، تجهیزات و کالاهای مورد استفاده و کیفیت بهره‌برداری و امکان تامین وسایل یدکی مورد نیاز (افزایش آن سبب افزایش دوره طرح می‌شود)
- نرخ انتخاب شده برای رشد سالانه جمعیت (بالا بودن آن موجب کوتاهی دوره طرح می‌شود)
- طرح‌های توسعه شهری و روستایی از قبیل طرح‌های جامع، هادی و تفصیلی (در صورت همخوانی از نظر زمانی و طول دوره طرح)
- امکان توسعه تاسیسات (سهولت آن سبب کاهش دوره طرح می‌شود)
- کیفیت بهره‌برداری و نگهداری و تعمیرات

۳-۱-۳-۲- مرحله‌بندی عملیات اجرایی در دوره طرح

- دوره طرح هر یک از تاسیسات آب شهری را می‌توان حسب مورد با توجه به مسایل اقتصادی و یا محدودیت‌های مالی و اجرایی با نظر کارفرما در صورت تامین شرایط زیر به چند مرحله اجرایی تقسیم کرد.
- تاسیسات مورد نظر قابل تقسیم به چند مرحله اجرایی بوده و تاسیسات اجرا شده در پایان هر مرحله به تنهایی قابل بهره‌برداری باشند.
- اجرای مراحل بعدی باعث تغییرات اساسی در تاسیسات ایجاد شده مراحل قبلی یا توقف بهره‌برداری نشود.
- هزینه اضافی ناشی از اجرای چند مرحله‌ای هر قسمت از تاسیسات قابل توجه باشد.
- مرحله‌بندی مورد نظر و زمان‌های بهره‌برداری از هر مرحله جوابگوی نیازمندی‌ها و محدودیت‌ها باشد.
- فاصله زمانی بهره‌برداری بین دو مرحله متوالی حداقل پنج سال باشد.
- مراحل مختلف طرح باید به گونه‌ای اجرا شود که در زمان مقرر، بهره‌برداری از آن‌ها شروع شده و در هیچ زمانی طرح دچار کمبود آب و نارسایی فشار نشود.
- تبصره: اراضی مورد نیاز باید برای تمام دوره طرح پیش‌بینی و استملاک شود.
- در جدول (۳-۲) حدود متعارف دوره طرح برای تاسیسات مختلف ارائه شده است.

جدول ۳-۲- دوره طرح و مرحله‌بندی زمانی عملیات اجرایی برای تاسیسات مختلف سامانه‌های آبرسانی

مرحله‌بندی		دوره طرح (سال)	نوع تاسیسات	
تجهیزاتی	ساختمانی		سطحی	تاسیسات برداشت آب
۳ تا ۲	۱	۳۰-۱۵	زیرزمینی	
۳ تا ۲	۳ تا ۲	۳۰-۱۵		
۳ تا ۲	۱ تا ۲*	۳۰-۱۵	خطوط انتقال	
۱	۱	۲۵ < -	تونل‌های آبرسانی	
۲ تا ۱	۲ تا ۱	۳۰-۱۵	تصفیه‌خانه‌های آب	
۳ تا ۲	۳ تا ۲	۳۰-۱۵	مخازن	
۳ تا ۲	۱	۳۰-۱۵	ایستگاه‌های پمپاژ	
**	**	۳۰-۱۵	شبکه توزیع آب	

* در تعیین قطر خطوط انتقال و مرحله‌بندی اجرای آن (در اقطار بالا- بیش از ۱۰۰۰ میلی‌متر) عوامل موثر از قبیل تخصیص آب، هزینه‌های سرمایه‌گذاری، بررسی دقیق فنی و اقتصادی از روش ارزش فعلی و غیره در نظر گرفته شود.
** در خصوص شبکه توزیع آب مرحله‌بندی عملیات اجرایی با توجه به توسعه شهر انجام می‌شود.

تبصره: برای روستاها به صورت تکی، استفاده از مقادیر حداقل مندرج در جدول (۲-۳) توصیه می‌شود.

۲-۳-۲- برآورد جمعیت

منبع اصلی برای پیش‌بینی جمعیت آینده شهرها و روستاها سرشماری‌های عمومی نفوس و مسکن است که از آخرین سرشماری به عنوان جمعیت پایه استفاده می‌شود. در این ضابطه اصول اساسی و موارد ضروری پیش‌بینی جمعیت بیان شده و روش‌های نظری برآورد و پیش‌بینی جمعیت در پیوست ۲ و مراجع مربوطه ارائه شده است.

۲-۳-۲-۱- منابع اصلی برآورد جمعیت

منابع اصلی برآورد جمعیت عبارت است از:

- سرشماری‌های عمومی نفوس و مسکن
- آمارگیری‌های جمعیتی مرکز آمار ایران و سایر منابع معتبر و رسمی از جمله «زیج حیاتی»^۱ مراکز بهداشتی و درمانی مناطق روستایی برای روستاها (در صورت وجود)
- طرح‌های هادی، جامع و تفصیلی شهر به شرط این‌که در محدوده زمانی مورد نظر طرح‌های آبرسانی بوده و اطلاعات پایه آن از آخرین سرشماری عمومی نفوس و مسکن بهره برده باشد. جمعیت مندرج در طرح‌های جامع و تفصیلی در محدوده زمانی این طرح‌ها اولویت داشته و برای مقاطع زمانی پس از آن از روش‌های علمی مستند به نتایج سرشماری‌ها استفاده می‌شود.

۲-۳-۲-۲- عوامل موثر در برآورد جمعیت

عوامل موثر در برآورد جمعیت آینده عبارتند از:

- الف- روند رشد جمعیت شهر در سال‌های گذشته
- ب- طرح‌های عمرانی و توسعه پیش‌بینی شده برای آینده
- ج- تنگناهای موجود در برابر توسعه آینده شهر (از قبیل محدودیت منابع آب و زمین قابل استفاده)

۱- زیج حیاتی صفحه‌ای است برای نمایش پویای تولد و مرگ و فعالیت‌های تنظیم خانواده در خانه‌های بهداشت، که به وسیله آن اطلاعات بالا برای جمعیت تحت پوشش، ثبت، جمع‌آوری و طبقه‌بندی می‌شود.

- د- روند مهاجرت
- ه- جمعیت فصلی و شناور
- و- برنامه‌های بلندمدت سایر ارگان‌ها در منطقه طرح
- ز- شرایط جغرافیایی، اقتصادی، اجتماعی و فرهنگی

۲-۳-۲-۳- موارد ضروری برای برآورد جمعیت

بررسی روند رشد جمعیت از سال ۱۳۳۵ تاکنون با توجه به منابع مرکز آمار ایران و براساس آخرین تقسیمات کشوری

تبصره ۱: در صورتی که محدوده سیاسی تغییر پیدا کرده باشد، جمعیت سرشماری‌های گذشته با توجه به آخرین محدوده بازسازی شود.

تبصره ۲: برای برآورد جمعیت در روستاها، در نظر گرفتن متوسط رشد جمعیت در حداقل سه دهه گذشته (در صورت وجود) ضروری است.

- برای پیش‌بینی‌های میان مدت و بلند مدت (بالاتر از ۱۰ سال) در شهرها و روستاهای بالای ۲۰۰۰ نفر باید از روش مولفه‌ای سنی و جنسی (روش ترکیبی) استفاده شود.

تبصره: در صورت عدم وجود اطلاعات کافی به منظور برآورد جمعیت به روش ترکیبی، با ارائه دلایل باید از سایر روش‌ها استفاده شود.

- یکی از منابع قابل استفاده در برآورد جمعیت، قبوض آب مشترکین بوده که تعداد واحد در آن قید شده است.

استفاده از تعداد آحاد و بعد خانوار امکان برآورد جمعیت در سال‌های میانی سرشماری‌ها ممکن می‌شود.

- پیش‌بینی‌ها باید به صورت ۵ ساله تا افق طرح صورت گیرد.

- به غیر از شهرها و روستاهای مجاور کلان شهرها یا شهرهای تازه تاسیس، متوسط رشد جمعیت شهر یا روستا باید با نرخ رشد طبیعی جمعیت آن تفاوت زیادی نداشته باشد. در غیر این صورت، توجیه منطقی لازم است.

- طرح‌های عمرانی و توسعه صنعتی، گردشگری و زیارتی پیش‌بینی شده برای آینده، با توجه به تاثیر آن‌ها بر روند مهاجرت در نظر گرفته شود.

- تاثیر محدودیت‌های توسعه نظیر منابع آبی و زمین قابل استفاده که ممکن است باعث محدودیت در افزایش جمعیت شود، در پیش‌بینی جمعیت مورد توجه قرار گیرد.

- برخی از شهرها در ماه‌ها یا روزهایی از سال به دلایل سیاحتی یا زیارتی پذیرای جمعیت زیادی می‌شوند. در این خصوص طراح باید ضمن مطالعه و بررسی، در صورتی که افزایش جمعیت موقت قابل توجه باشد، آن را به عنوان جمعیت شناور لحاظ کند.

- تبصره: در موارد خاص در صورتی که جمعیت شناور در زمانی غیر از زمان حداکثر مصرف وجود داشته باشد و میزان مصرف مربوطه بالاتر از زمان حداکثر مصرف باشد، باید عدد جدید مبنای طراحی در نظر گرفته شود.
- تراکم جمعیت (برحسب نفر در هکتار) مبتنی بر طرح جامع یا هادی است. در صورت عدم وجود طرح‌های مذکور، درحالتی که جمعیت کمتر از ۵۰ هزار نفر باشد، از تراکم جمعیت یکسان استفاده شود.
 - در رابطه با تراکم جمعیت موارد زیر توصیه می‌شود:
 - پس از برآورد جمعیت در شهرها و روستاهای مورد مطالعه، طراح به‌منظور طراحی سیستم شبکه توزیع و مخازن ذخیره باید نسبت به تراکم‌بندی محدوده مورد مطالعه اقدام کند. به این منظور عوامل موثر در تراکم‌بندی عبارتند از: جمعیت منطقه مورد مطالعه در وضعیت موجود تا افق طرح، سیاست‌گذاری‌های وزارت مسکن و شهرسازی درخصوص منطقه مورد مطالعه (بررسی طرح‌های هادی و جامع یا تفصیلی در صورت وجود).
 - اگر چنانچه مطالعات طرح هادی، جامع یا تفصیلی در منطقه مورد مطالعه وجود داشته باشد طراح موظف است ضمن اخذ مدارک مربوطه و بررسی آن اطلاعات مورد نیاز را جمع‌آوری کند.
 - در صورتی که زمان مطالعات طرح‌های شهرسازی با مطالعات طرح‌های عمرانی هم‌زمانی نداشته باشد، توصیه می‌شود تا حد امکان ضمن برگزاری جلساتی با مشاوران شهرساز، خط‌مشی کلی توسعه منطقه و محدودیت‌های لحاظ شده از نظر مشاور شهرساز (نظیر حداکثر مجاز تراکم ناخالص) اخذ شود و با توجه به منطقه‌بندی و تراکم‌بندی صورت پذیرفته توسط مشاور شهرساز، نسبت به پیش‌بینی تراکم‌های شهری تا افق طرح اقدام شود. طراح به‌منظور پیش‌بینی تراکم‌های شهری باید ضمن رعایت ضوابط و محدودیت‌های موجود در طرح‌های شهرسازی، موقعیت هر منطقه را از نظر نحوه امکان توسعه (افقی، عمودی، ترکیبی) مشخص کند. این کار با بررسی نقشه‌های وضعیت موجود و بازدیدهای محلی امکان‌پذیر است.
 - در صورتی که محدوده شهر یا روستا پاسخگوی جمعیت پیش‌بینی شده تا افق طرح نباشد (با توجه به رعایت حداکثر تراکم ناخالص شهرساز) باید با توجه به جمعیت و تراکم ناخالص مجاز، سطح مورد نیاز برای توسعه، محاسبه شده و با توجه به جهات و محدودیت‌های توسعه، نسبت به پیش‌بینی فضای قابل توسعه و پخش جمعیت اقدام شود.
 - در صورتی که مطالعات شهرسازی در منطقه مورد مطالعه انجام نشده باشد، برای روستاها می‌توان از یک تراکم ناخالص استفاده کرد. درخصوص شهرهای با جمعیت افق کمتر از ۵۰ هزار نفر نیز می‌توان با توجه به بازدید محلی، بررسی نقشه‌های وضع موجود و درصورت یکنواختی توزیع جمعیت، یک تراکم ناخالص لحاظ شود.
 - اگر چنانچه در شهرهای کمتر از ۵۰ هزار نفر با توجه به بازدیدهای محلی مشخص شود که وضعیت توزیع جمعیت به‌صورت یکنواخت نیست، توصیه می‌شود با توجه به وضعیت موجود، از دو یا سه تراکم ناخالص استفاده شود (تراکم زیاد، متوسط و کم).

- در صورتی که طبق بازدیدهای محلی مشخص شود که در منطقه مورد مطالعه و در وضعیت موجود، تراکم از یکنواختی چندانی برخوردار نیست، توصیه می‌شود علاوه بر بازدیدهای محلی و بررسی نقشه‌های موجود، از اطلاعات بلوک‌های آماری و نقشه‌های مربوطه (تهیه شده در مرکز آمار ایران) نیز در صورت وجود و امکان، استفاده شود.
- در مطالعات مربوط به تراکم‌ها، طراح باید به زمین‌های ذخیره شهری یا روستایی نیز توجه کند.
- توصیه می‌شود در صورت امکان کارفرمایان پس از انجام مطالعات جمعیتی و تراکم‌های شهری توسط مشاور، نتیجه مطالعات را به ارگان‌های ذیربط نظیر استانداری، فرمانداری، شهرداری، بخشداری، دهداری و غیره ارائه نموده و آن را نهایی کند.
- در شهرها یا شهرک‌های تازه تاسیس که بر مبنای رعایت الگوهای شهرنشینی دارای طرح تفصیلی با کاربری مشخص اراضی وجود دارد، لازم است طراح با توجه به جانمایی محل‌های مسکونی و سایر کاربری‌های خدماتی، به جای استفاده از تراکم ناخالص، از تراکم خالص شهری به عنوان مبنای طراحی استفاده کند.

۲-۳-۲-۴- موارد موثر در دقت برآورد جمعیت

رعایت موارد زیر باعث دقت بیش‌تر برآورد جمعیت می‌شود:

- بررسی بعد خانوار
 - بررسی برخی از شاخص‌های اجتماعی اقتصادی از جمله نسبت جنسی، میزان شهرنشینی، حاشیه‌نشینی و جمعیت شناور، فعالیت، اشتغال و بیکاری، باسوادی و ...
 - مقایسه شاخص‌های جمعیتی کشور، استان و شهرستان با شاخص‌های جمعیتی منطقه مورد مطالعه
- تبصره: باتوجه به این که مرکز آمار ایران صرفاً جمعیت با اقامت دائم در زمان آماربرداری را به عنوان جمعیت شهر یا روستا ثبت می‌کند و عملاً جمعیت اتباع خارجی (افغانستانی‌ها)، جمعیت شناور، جمعیت فصلی، جمعیت گردشگر (صرفاً به تفکیک استان و برای شهرهای بزرگ موجود است)، جمعیت با اقامتگاه دوم و ... در نظر گرفته نمی‌شود، در مورد شهرها و روستاهایی که دارای چنین جمعیت‌های مازادی هستند، مشاور ضمن تحقیقات محلی و اخذ اطلاعات از ارگان‌های دیگر نظیر مراکز بهداشتی و درمانی، موظف است تخمینی از جمعیت مذکور داشته باشد. یکی از روش‌های کنترل میزان جمعیت ارایه شده توسط مرکز آمار، مقایسه جمعیت تحت پوشش شبکه توزیع است که از طریق حاصل ضرب آحاد خانگی در بعد خانوار شهر یا روستا محاسبه می‌شود. اختلاف جمعیت تحت پوشش شبکه و جمعیت برگرفته از اطلاعات مرکز آمار، می‌تواند بیانگر میزان جمعیت با اقامتگاه دوم باشد. این گونه شهرها و روستاها اغلب در مناطق با شرایط آب و هوایی مناسب و در جوار شهرهای بزرگ دیده می‌شوند. بدیهی است در انجام مطالعات هر شهر یا روستا مشاور می‌تواند با ادله کافی، روش‌های مختلف و کاربردی را با توجه به شرایط محلی پیشنهاد دهد.

۲-۴- مصرف سرانه آب

میانگین مصرف روزانه آب هر نفر در طول یک سال را مصرف سرانه آب می‌نامند.

۲-۴-۱- تعریف نیازهای آبی شهر و روستا

اولین قدم در طراحی سامانه‌های آب شهری و روستایی، تعیین مقدار آب مورد نیاز است که بر مبنای مصارف سرانه آب و جمعیت تعیین و مقدار آن از زمان شروع تا انتهای دوره طرح، به صورت دوره‌های پنج‌ساله محاسبه می‌شود. مصارف آب شامل مصارف خانگی (شامل خانگی و فضای سبز خانگی و مصارف دام و طیور در روستاها)، غیرخانگی (شامل تجاری و صنعتی و عمومی) و آب بدون درآمد است.

مصرف سرانه آب به عوامل زیادی بستگی دارد که مهم‌ترین آن‌ها عبارتند از: عادات و فرهنگ مردم، وضعیت اقتصادی و سطح زندگی، میزان صنعتی بودن، امکانات مراکز عمومی، شرایط آب و هوایی، نحوه آبرسانی (وجود شبکه و نوع آن)، وجود یا عدم وجود کنتر، نحوه دفع فاضلاب، میزان و کیفیت منابع آب قابل دسترس، قیمت آب، فشار هیدرولیکی (بهربرداری) در شبکه توزیع و ...

در روستاها معمولاً سرانه آب کمتر از شهرها است که این امر به دلیل وضعیت اقتصادی، اجتماعی و سطح زندگی و وجود تعداد کمتر مراکز عمومی، تجاری و صنعتی است. در روستاهایی که دام‌های خانگی دارند و این دام‌ها از آب شرب استفاده می‌کنند مقدار مصارف خانگی بالاتر است. دامداری‌ها و مراکز پرورش طیور در روستاها بیش‌تر از منابع خصوصی مانند چاه استفاده می‌کنند و فقط بخشی از مصارف آن‌ها (مصارف شرب و بهداشتی) از منابع آب شرب تامین می‌شود که جزء مصارف غیرخانگی در نظر گرفته می‌شود.

۲-۴-۱-۱- مصارف خانگی

مصارف خانگی شامل مصارف داخل خانه و فضای سبز مربوطه است. مصارف خانگی شهری و روستایی شامل مصارف آشامیدن، پخت و پز، شستشو، مصارف بهداشتی و وسایل تهویه، فضای سبز خانگی و از این قبیل است. مصارف خانگی روستایی علاوه بر موارد بالا شامل مصارف آب دام و طیور خانگی نیز می‌شود. میانگین روزانه مصارف فوق در طول یک سال برای هر نفر، متوسط مصرف سرانه خانگی نامیده می‌شود.

در صورتی که بحث جداسازی شبکه‌های آب شرب مطرح باشد، باید مطالعات جداگانه‌ای در خصوص تعیین سهم مصارف شرب انجام پذیرد.

۲-۴-۱-۲- مصارف غیرخانگی

مصارف غیرخانگی آن دسته از مصارف است که از الگوی رفتار خانگی تبعیت نمی‌کند مانند مصارف عمومی، تجاری و صنعتی. مصارف عمومی شامل مصارف ادارات و موسسات عمومی، مراکز درمانی و آموزشی، اماکن مذهبی، حمام‌ها، مراکز

ورزشی و هنری، آتش‌نشانی و از این قبیل است. مصارف تجاری و صنعتی نیز شامل مصارف مراکز تجاری و صنعتی کوچک از قبیل مغازه‌ها، مراکز خرید و کارگاه‌های کوچک واقع در محدوده شهرها و روستاها است. میانگین روزانه مصارف فوق در طول یک سال به ازای هر نفر از جمعیت شهر یا روستا، متوسط مصرف سرانه تجاری و صنعتی نامیده می‌شود. صنایع بزرگ در شهرها و دامپروری‌ها در روستاها معمولاً به‌طور مستقل آب مورد نیاز خود را تامین می‌کنند و فقط بخشی از مصارف آن‌ها (شرب و بهداشتی) که از شبکه توزیع آب استفاده می‌شود، باید در نظر گرفته شود.

تبصره: در موارد خاصی که صنایع بزرگ و مراکز تجاری عمده در حاشیه شهرها (داخل محدوده شهری) وجود داشته باشند و از شبکه توزیع آب استفاده نمایند، لازم است در طراحی‌ها مصارف آن‌ها به صورت موضعی دیده شود، ولی در مصارف سرانه صنعتی و تجاری لحاظ نشود. بدیهی است این مصارف در محاسبه نیاز آبی کل در نظر گرفته می‌شود.

۲-۴-۱-۳- آب بدون درآمد

اختلاف تولید آب و کلیه مصارف اندازه‌گیری شده و نشده، آب بدون درآمد نام دارد. آب بدون درآمد به دو بخش هدررفت ظاهری (غیرفیزیکی) و هدررفت واقعی (فیزیکی) تقسیم می‌شود. هدررفت ظاهری آبی است که به مصرف رسیده است ولی به دلیل خطاهای مدیریتی، بهره‌برداری، پرسنلی، ابزار اندازه‌گیری و مصارف غیرمجاز، اندازه‌گیری نشده و درآمد آن توسط شرکت‌های بهره‌بردار دریافت نمی‌شود. هدررفت واقعی عبارت است از آبی که از طریق نشت از تلمبه‌خانه‌ها، مخازن و سرریز آن‌ها، خط انتقال بین مخازن و شبکه توزیع (شامل لوله‌های اصلی، لوله‌های فرعی، انشعابات و اتصالات و شیرها) قبل از رسیدن به دست مصرف کننده از سامانه خارج شده و بهای آن نیز توسط شرکت‌های آب و فاضلاب دریافت نمی‌شود. میانگین روزانه آب بدون درآمد در طول یک سال به ازای هر نفر از جمعیت شهر یا روستا، متوسط سرانه آب بدون درآمد نامیده می‌شود.

۲-۴-۱-۴- مصرف کل

مصرف کل شامل مجموع مصارف خانگی و غیرخانگی به اضافه آب بدون درآمد است. میانگین روزانه مصرف کل در طول یک سال به ازای هر نفر از جمعیت شهر یا روستا، متوسط مصرف سرانه نامیده می‌شود. تبصره: در محاسبه میزان کل برداشت آب از منابع استحصال باید هدررفت آب در خطوط انتقال آب و تاسیسات تصفیه‌خانه و قبل از آن نیز مدنظر قرار گیرد. این مقدار، حداکثر برابر ۲ تا ۵ درصد متوسط مصرف در نظر گرفته می‌شود. پیشنهاد می‌شود در صورت تامین آب از طریق منابع زیرزمینی دوردست که نیازی به تصفیه متعارف ندارد، مقدار هدررفت خط انتقال، با توجه به بررسی‌های میدانی تعیین شود. بدین ترتیب که در صورت وجود امکانات، کارفرما نسبت به نصب کنترلر در ابتدا و انتهای خط انتقال اقدام نموده و مقدار هدررفت خط انتقال محاسبه شود.

۲-۴-۱-۵- حداکثر مصرف روزانه

حداکثر مصرف روزانه عبارت است از حداکثر میزان مصرف کل شهر یا روستا در بحرانی‌ترین روز از سال (به علت شرایط آب و هوایی، گردشگری، مناسبات مذهبی و فرهنگی و غیره).

۲-۴-۱-۶- حداکثر مصرف ساعتی

حداکثر مصرف ساعتی عبارت است از میزان بیش‌ترین مصرف لحظه‌ای شهر یا روستا در ساعتی از روز حداکثر مصرف.

۲-۴-۱-۷- ضریب حداکثر روزانه

ضریب حداکثر روزانه عبارت است از حاصل تقسیم حداکثر مصرف روزانه به متوسط مصرف روزانه

۲-۴-۱-۸- ضریب حداکثر ساعتی

ضریب حداکثر ساعتی عبارت است از حاصل تقسیم حداکثر مصرف ساعتی به متوسط مصرف ساعتی در روز حداکثر مصرف در سال. مقدار متوسط مصرف ساعتی در روز حداکثر مصرف در سال از رابطه زیر به دست می‌آید.

$$۲۴ \div \text{حداکثر مصرف روزانه} = \text{متوسط مصرف ساعتی در روز حداکثر مصرف} \quad (۱-۲)$$

۲-۴-۲- نحوه تعیین مصرف سرانه آب

درخصوص شهرها و روستاهایی که دارای شرایط پایدار از نظر تامین و توزیع آب هستند و قدمت دیرینه دارند برای تعیین مصرف سرانه لازم است مراحل زیر انجام شود:

۲-۴-۲-۱- جمع‌آوری آمار و اطلاعات تولید و مصرف و عوامل موثر بر آنها

آمار و اطلاعات میزان تولید و مصارف کل آب به تفکیک از گذشته تا زمان انجام مطالعات از امور مشترکین و ادارات مربوطه تهیه شود. با توجه به این که در این ضابطه از روش مدل‌سازی برای محاسبه مصرف سرانه آب استفاده می‌شود، لذا لازم است پارامترهای مورد نیاز برای مدل‌سازی به شرح زیر جمع‌آوری شود:

- میزان کل مصرف سالانه به تفکیک بخش‌های خانگی و غیرخانگی
- اطلاعات اقتصادی (آب‌بهای دریافتی سالانه در بخش خانگی و غیرخانگی و درآمد و هزینه سالانه خانوار)
- اطلاعات آب و هوایی (شامل میانگین دما و بارش سالانه و اقلیم)
- وضعیت آلودگی هوا (تعداد روزهای با مقدار شاخص PM 10 بالای ۱۰۰ در طول سال)
- هدررفت واقعی (به عنوان شاخص وضعیت شبکه، وضعیت توپوگرافی و فشار آب)
- سری زمانی تغییرات جمعیت منطقه مورد مطالعه در طول سال‌های مختلف

- اطلاعات سیاست‌های مدیریت و تقاضا

- وضعیت کیفیت آب توزیع شده و تغییرات احتمالی آن در سال‌های دوره طرح

پس از جمع‌آوری آمار و اطلاعات، لازم است موارد زیر محاسبه شود:

الف- متوسط مصرف سرانه خانگی (خانگی و فضای سبز خانگی)

ب- متوسط مصرف سرانه غیرخانگی (عمومی، تجاری و صنعتی)

ج- میزان آب بدون درآمد (با توجه به آمار موجود)

د- میزان مصرف سرانه کل آب

ه- حداکثر مصرف روزانه و ساعتی و در نتیجه ضرایب C1 و C2 (در صورت موجود بودن آمار مصرف روزانه و ساعتی)

تذکر: در اطلاعات مربوط به مصرف خانگی، مصارف فضای سبز خانگی و دام و طیور نیز مستتر است. با توجه به این‌که برای محاسبه مقادیر حداکثر مصرف روزانه و ساعتی و همچنین طراحی شبکه‌های جمع‌آوری فاضلاب به اطلاعات مصارف فضای سبز خانگی و دام و طیور نیاز است، نحوه محاسبه این مصارف در پیوست ۳ ارائه شده است.

۲-۲-۴-۲- پیش‌بینی مصرف سرانه کل آب در انتهای دوره طرح

۲-۲-۴-۲-۱- متغیرهای موثر در تخمین مصرف سرانه

در ابتدا لازم است اطلاعات متغیرهای ورودی مدل پیش‌بینی مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی مطابق با جدول (۲-۴) جمع‌آوری و آماده شوند. در کنار اطلاعات فوق سری زمانی مصرف سرانه بخش خانگی و غیرخانگی از تقسیم مقادیر مصرف سالانه بر جمعیت بر حسب لیتر بر نفر بر شبانه‌روز به تفکیک محاسبه می‌شود. جمع‌آوری اطلاعات فوق برای حداقل ۵ سال (۴ سال در صورت نبود اطلاعات آلودگی هوا) ضروری بوده و توصیه می‌شود از حداکثر بازه اطلاعات موجود استفاده شود. مقادیر سالانه این متغیرها در مدل پیش‌بینی مصرف سرانه مورد استفاده قرار خواهد گرفت. در تهیه سری زمانی این اطلاعات موارد زیر لازم است مدنظر قرار گیرد:

۱- سری زمانی متوسط قیمت فروش آب برای بخش خانگی و غیرخانگی از تقسیم مقدار کل آب بهای دریافتی در هر بخش بر میزان کل مصرف آب در آن بخش بر حسب ریال به ازای هر مترمکعب محاسبه می‌شود.

۲- مقادیر درآمد و هزینه خانوار با توجه به اطلاعات دریافتی از مرکز آمار ایران و به صورت مقادیر متوسط سالانه تعیین می‌شود. با توجه به این‌که این اطلاعات در سطح استان در مرکز آمار ایران موجود است، می‌توان از اطلاعات استان مرتبط با محدوده مورد بررسی استفاده کرد.

تبصره: چنانچه وضعیت معیشتی شهر یا روستای محدوده مورد مطالعه تفاوت فاحشی با متوسط استانی خود داشته باشد طراح می‌تواند از طریق بازدیدهای محلی و با در دست داشتن ادله کافی، اعداد و ارقام مربوط به هزینه و درآمد خانوار را تعدیل نماید.

- ۳- میانگین سالانه دما و بارش سالانه با استفاده از اطلاعات ایستگاه‌های موجود در منطقه و یا نزدیک‌ترین ایستگاه‌ها به محدوده مورد مطالعه محاسبه می‌شود. حداقل طول دوره آماری مربوطه ۵ سال توصیه می‌شود.
- ۴- تهیه سری زمانی متغیر آلاینده PM 10: نظر به اینکه از بین پارامترهای شاخص کیفیت هوا (AQI)، ذرات معلق بالای ۱۰ میکرون قابل رویت و لمس برای عموم مردم است لذا می‌تواند اثر روانشناختی بر میزان مصارف آب داشته باشد. این مهم خصوصاً در شهرهای بزرگ صنعتی که آلودگی هوای بالایی دارند می‌تواند عامل تاثیرگذاری خصوصاً بر میزان مصارف شستشو، نظافت و استحمام باشد. بدین منظور توصیه می‌شود در شهرهای با مشکل آلودگی هوا اطلاعات مربوط به این پارامتر از ارگان‌های مربوطه نظیر شرکت کنترل کیفیت هوای تهران و یا سامانه پایش کیفی هوا برای سال‌های مختلف اخذ شود و نهایتاً تعداد روزهای با (AQI) بالای ۱۵۰ برای ذرات معلق بالای ۱۰ میکرون برای هر سال مشخص شود و نهایتاً نسبت به مقایسه تاثیر مصارف آب در آن بازه زمانی و یا سال‌های مربوطه اقدام شود.
- ۵- هدررفت واقعی شبکه برحسب درصد در مدل مورد استفاده قرار می‌گیرد.
نکات زیر در استفاده از این اطلاعات در توسعه مدل مدنظر قرار گیرد:
 - با توجه به این‌که نسبت تغییرات قیمت فروش آب به شرایط اقتصادی خانوار از بعد اقتصادی در روند مصرف اثرگذار خواهد بود، نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار در مدل مصرف سرانه خانگی و نسبت قیمت متوسط فروش آب به درآمد خانوار در مدل مصرف سرانه غیرخانگی، به‌جای استفاده مستقیم از این متغیرها، به‌عنوان ورودی مدل، مدنظر قرار می‌گیرند.
 - در صورتی‌که اطلاعات مصرف قبلی برای منطقه مورد مطالعه موجود نباشد، لازم است با مقایسه اطلاعات ورودی مدل در منطقه مورد مطالعه با مناطق اطراف، اطلاعات منطقه‌ای که از نظر شرایط اقلیمی و اقتصادی مشابه منطقه مورد مطالعه است مدنظر قرار گیرد. اطلاعات هدررفت آب مطابق با شرایط ساخت شبکه در مناطق مجاور و یا براساس قضاوت کارشناسی برآورد می‌شود.
 - اگر وضعیت کلی شهر یا منطقه تغییر ویژه‌ای داشته است مثلاً در شهر توسعه صنعتی یا گردشگری ویژه‌ای در بازه اطلاعات جمع‌آوری شده اتفاق افتاده باشد، در استفاده از اطلاعات ماقبل از تغییر در توسعه مدل باید احتیاط نمود. در صورت اثر قابل توجه این تغییرات بر میزان مصرف سرانه، باید از استفاده از اطلاعات ماقبل این تغییرات در توسعه مدل تخمین مصرف سرانه خودداری شود.
 - لازم است صحت و کامل بودن اطلاعات جمع‌آوری شده در طولانی‌ترین بازه زمانی ممکن بررسی شده و در نهایت بازه زمانی مدل‌سازی تعیین شود.
 - در صورتی‌که تفاوت زیادی در متوسط هزینه سالانه خانوار در شهر یا روستای یک استان نسبت به متوسط آن در سطح استان وجود دارد مشاور می‌تواند نسبت به تدقیق آن با ارائه ادله کافی و براساس مطالعات میدانی اقدام نموده و به تایید کارفرما برساند.

جدول ۲-۴- متغیرهای ورودی مدل پیش‌بینی مصارف خانگی و غیر خانگی

زمینه	مصرف خانگی	مصرف غیر خانگی
عوامل اقتصادی	متوسط قیمت فروش آب بخش خانگی متوسط هزینه سالانه خانوار	متوسط قیمت فروش آب بخش غیر خانگی متوسط درآمد سالانه خانوار
عوامل محیطی	میانگین سالانه دما میزان سالانه بارندگی آلاینده PM 10 (در صورت وجود مشکل آلودگی هوا در شهر/روستای مورد بررسی)	میانگین سالانه دما میزان سالانه بارندگی آلاینده PM 10 (در صورت وجود مشکل آلودگی هوا در شهر/روستای مورد بررسی)
وضعیت شبکه و عوامل فنی	میزان هدررفت واقعی شبکه	میزان هدررفت واقعی شبکه

۲-۴-۲-۲-۲-۲ مدل تخمین مصرف سرانه خانگی/غیر خانگی

گام‌های توسعه مدل تخمین مصرف سرانه خانگی/غیر خانگی به شرح زیر است:

۱- با توجه به این که ساختار در نظر گرفته شده برای مدل تخمین مصرف سرانه خطی است، برای در نظر گرفتن روابط غیر خطی متغیرهای مستقل با متغیر مصرف سرانه، لازم است تبدیلات آن‌ها نیز مدنظر قرار گیرد. حداقل لازم است تبدیل‌های توان دوم (Variable)، جذر ($\sqrt{\text{Variable}}$)، لگاریتم ($\log(\text{Variable})$) و معکوس ($1/\text{Variable}$) برای کلیه متغیرهای مستقل و همین‌طور مصرف سرانه خانگی و غیر خانگی اعمال و بررسی شوند.

به این ترتیب به ازای هر متغیر ورودی ۵ سری اطلاعات موجود خواهد بود شامل خود متغیر و چهار سری اطلاعات تبدیل یافته براساس تبدیل‌های فوق‌الذکر. لازم به توضیح است که علاوه بر تبدیل‌های فوق سایر تبدیل‌ها در صورت لزوم و مطابق با نظر کارشناسان می‌تواند مدنظر قرار گیرد و محدودیتی در تبدیل‌های بیش‌تر نیست.

۲- همبستگی میان کلیه تبدیل‌های متغیرهای مستقل با کلیه تبدیل‌های مصرف سرانه در دو بخش خانگی و غیر خانگی بررسی شده و تبدیل دارای بیش‌ترین میزان همبستگی با مصرف سرانه (خانگی/غیر خانگی) برای هر یک از متغیرهای مستقل تعیین شود. لازم به تاکید است که حالت ساده (بدون تبدیل) متغیرهای مستقل نیز باید مدنظر قرار گیرد. برای محاسبه همبستگی از دستور correl در محیط نرم‌افزار Excel و یا رابطه (۲-۲) می‌توان استفاده کرد.

$$L_{xy} = \frac{\sqrt{(\sum X_i - X_-)(Y_i - Y_-)}}{(\sum X_i - X_-)(Y_i - Y_-)} \quad (2-2)$$

که X_i و Y_i : به ترتیب متغیرهای مستقل و وابسته هستند. $\bar{X}$ و $\bar{Y}$: هم به ترتیب متوسط متغیرهای مستقل و وابسته هستند. به عنوان مثال یک بار همبستگی مقادیر مصرف سرانه با جذر بارندگی محاسبه می‌شود و بار دیگر این همبستگی مابین مصرف سرانه و لگاریتم بارندگی. این روند برای تمام تبدیل‌ها و تمام متغیرهای مستقل باید انجام شود.

مقدار مثبت در شاخص همبستگی نشان دهنده رابطه مستقیم دو متغیر و مقدار منفی نمایانگر رابطه معکوس میان دو متغیر وابسته و مستقل است. حالتی از متغیرهای مستقل که بیش‌ترین همبستگی را با متغیر مصرف سرانه داشته باشد، برای استفاده در مراحل بعدی انتخاب می‌شود.

۳- کلیه متغیرها نرمال‌سازی شوند. با توجه به تبدیل منتخب هر متغیر مستقل (دارای بیش‌ترین همبستگی با مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی)، طبق رابطه (۳-۲) مقدار متغیر تبدیل شده بر متوسط مقادیر تبدیل شده متغیر، تقسیم شود.

$$Z_i = \frac{X_i}{\bar{X}} \quad (3-2)$$

که X_i متغیر مستقل با تبدیل منتخب و $\bar{X}$: متوسط مقادیر تبدیل یافته متغیر مستقل هستند.

در مورد مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی نیز نرمال‌سازی برای تمام تبدیل‌های چهارگانه فوق‌الذکر انجام شود. لازم به توضیح است که با توجه به ابعاد متفاوت متغیرهای ورودی و مصرف سرانه، استفاده از متغیرهای غیرنرمال شده منجر به تفاوت شدید ضرایب مدل رگرسیون شده و ممکن است در استفاده از مدل با توجه به گرد شدن اعداد ایجاد اشکال نماید. به این ترتیب، با نرمال‌سازی به دلیل بی‌بعد شدن اعداد، این مشکل از بین خواهد رفت.

۴- برای هریک از تبدیل‌های مصرف سرانه در دو بخش خانگی و غیرخانگی مدل رگرسیون خطی با توجه به تبدیل منتخب متغیر مستقل و با استفاده از داده‌های نرمال شده، مطابق رابطه (۴-۲) توسعه داده می‌شود.

$$Y = b_0 + b_1 \times X_1 + b_2 \times X_2 + \dots + b_n \times X_n \quad (4-2)$$

که Y : مقدار نرمال شده یکی از تبدیل‌های مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی، $\{X_1, X_2, \dots, X_n\}$: مقادیر نرمال شده براساس تبدیل منتخب متغیرهای مستقل و $\{b_0, b_1, \dots, b_n\}$: ضرایب رابطه هستند که باید تعیین شوند. برای این منظور می‌توان در محیط نرم‌افزار MATLAB از دستور fitrlinear استفاده کرد. البته هیچ محدودیتی در این خصوص وجود نداشته و از هر ابزاری برای توسعه مدل رگرسیون چند متغیره می‌توان استفاده کرد. لازم به تاکید است که اعتبار رابطه توسعه داده شده توسط نرم‌افزار حتما باید مورد ارزیابی قرارگیرد.

۵- عملکرد مدل‌های توسعه داده شده براساس معیارهای میزان همبستگی مقادیر شبیه‌سازی شده و مشاهداتی سرانه مصرف خانگی/غیرخانگی، $RMSE^1$ و NSE^2 مورد ارزیابی قرار گرفته و مدل منتخب در هر بخش خانگی

۱- Root Mean Square Error

۲- Nash-Sutcliffe Efficiency

و غیرخانگی تعیین شود. باید توجه داشت که استفاده از هریک از این شاخص‌ها به تنهایی نمی‌تواند منجر به انتخاب یک مدل مناسب شود و ضروری است کاربر با بررسی شاخص‌های توصیه شده در کنار هم‌دیگر، مدل برتر را انتخاب کند. هم‌چنین لازم است که ارزیابی این معیارها براساس مقادیر واقعی مصرف سرانه و نه مقادیر نرمال شده صورت گیرد. به این ترتیب که مقادیر خروجی از مدل رگرسیون خطی در مقدار متوسط مقدار تبدیل یافته مصرف سرانه مورد استفاده برای نرمال‌سازی، ضرب شده و سپس تبدیل معکوس بر مقادیر مصرف سرانه اعمال می‌شود تا مقادیر شبیه سازی شده مصرف سرانه به‌دست آید.

شاخص همبستگی: با استفاده از رابطه (۲-۲) محاسبه می‌شود. مقدار شاخص همبستگی بین ۱- تا ۱ تغییر می‌کند. بالا بودن قدر مطلق شاخص همبستگی نشان از برتری مدل در شناخت روند تغییرات مصرف سرانه دارد. لازم به ذکر است، همان‌طور که بیان شد، این رابطه معیاری برای بررسی رفتار مدل است. بنابراین ممکن است مدل بتواند با خطای بسیار بالا رفتار سامانه را به‌خوبی تخمین بزند. از این‌رو لازم است از شاخص‌های دیگر نیز استفاده کرد.

شاخص جذر میانگین مربعات خطا: این شاخص از رابطه (۵-۲) به‌دست می‌آید:

$$RMSE = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^n (y_{obs} - y_{sim})^2}{n}} \quad (5-2)$$

که y_{obs} : مقادیر مشاهده شده، y_{sim} : مقادیر محاسبه شده و n : تعداد متغیرها هستند. لازم به ذکر است، شاخص جذر میانگین مربعات خطا، دارای بعد همسان با متغیر وابسته بوده و بین صفر الی بی‌نهایت تغییر می‌کند. مقادیر کوچک‌تر این شاخص، نشان‌دهنده خطای کم‌تر و عملکرد بهتر مدل است.

شاخص نش - ساتکلیف (NSE): شاخص نش - ساتکلیف از رابطه (۶-۲) به‌دست می‌آید:

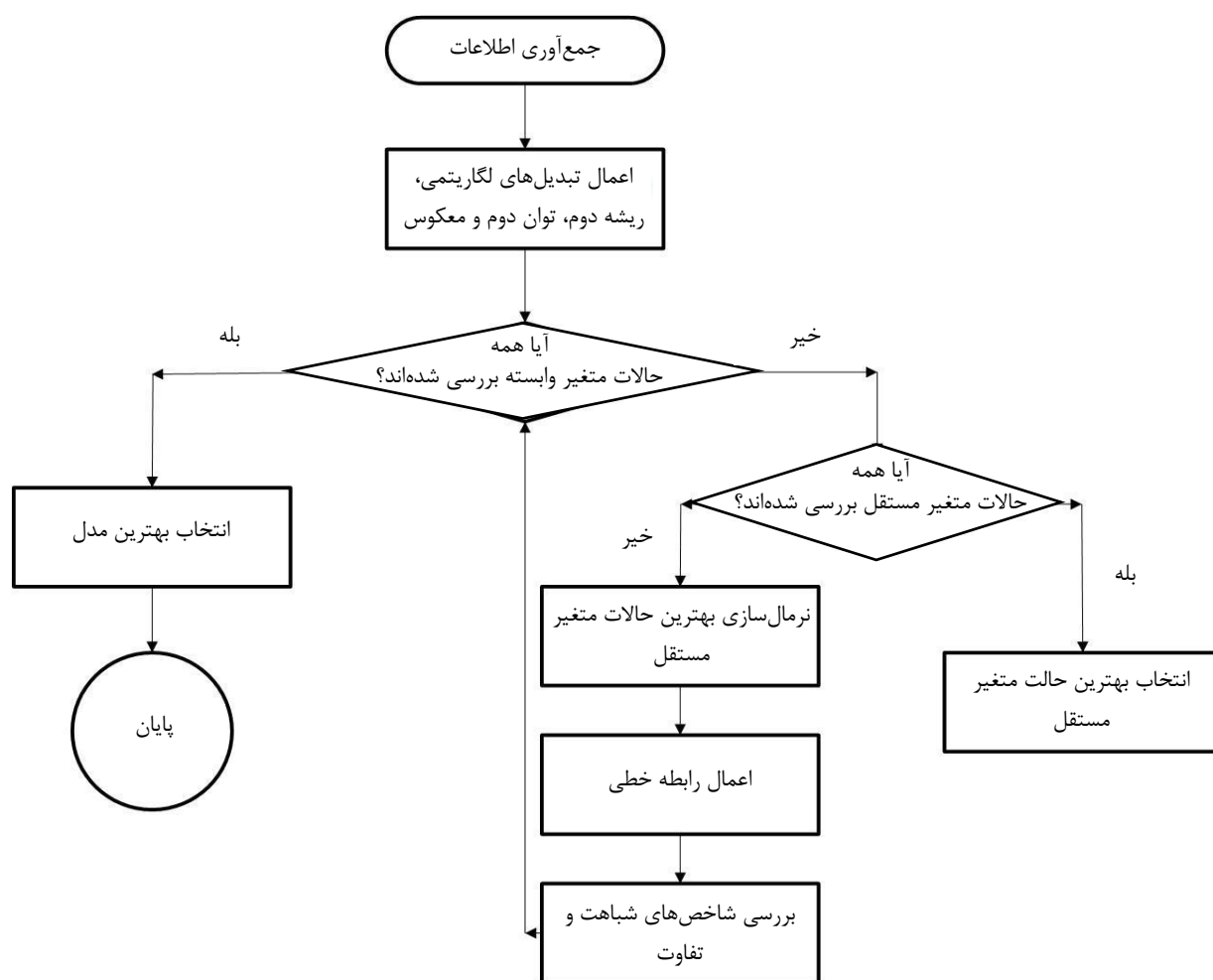
$$NSE = 1 - \frac{\sum_{i=1}^n (y_{obs} - y_{sim})^2}{\sum_{i=1}^n (y_{obs} - \overline{y_{obs}})^2} = 1 - \left(\frac{RMSE}{SD} \right)^2 \quad (6-2)$$

که SD : انحراف استاندارد^۱ و بقیه متغیرهای مورد استفاده در این رابطه مشابه رابطه (۵-۲) هستند. مقدار این شاخص بین ۱- تا منفی بی‌نهایت تغییر می‌کند که مقادیر نزدیک‌تر به یک نشان‌دهنده عملکرد بهتر مدل هستند. مقادیر صفر و یا منفی این شاخص نشان از مردود بودن مدل توسعه داده شده است.

۱- Standard Deviation

۶- بعد از انتخاب مدل منتخب برای مصارف سرانه خانگی و غیرخانگی، با جای گذاری مقادیر متغیرهای مستقل در مدل با لحاظ تبدیل منتخب و نرمال سازی، میزان خروجی مدل تعیین می‌شود که با انجام معکوس فرایند نرمال سازی و تبدیل مصرف سرانه، مقدار مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی به دست می‌آید.

شکل (۲-۴) چارچوب و مراحل بیان شده فوق را به منظور توسعه مدلی برای تخمین میزان مصرف سرانه نشان می‌دهد. در پیوست ۴ نحوه انجام مراحل فوق برای توسعه مدل پیش‌بینی مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی برای یکی از شهرهای ایران به عنوان نمونه ارائه شده است.



شکل ۲-۴- چارچوب توسعه مدل پیش‌بینی سرانه مصرف آب در بخش خانگی و غیرخانگی

۲-۴-۲-۳- پیش‌بینی مصرف سرانه کل

با توجه به مجموع سرانه مصارف آب خانگی و غیرخانگی و مقدار آب بدون درآمد، مصرف سرانه کل قابل محاسبه خواهد بود. بدیهی است برای پیش‌بینی مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی لازم است متغیرهای ورودی مدل برای سال انتهای دوره طرح با روش‌های مناسب پیش‌بینی شود.

مقدار کل آب بدون درآمد به کیفیت مدیریت و بهره‌برداری سامانه آبرسانی، مصارف غیرمجاز، خطای پرسنلی و ابزار اندازه‌گیری، کیفیت مصالح مصرفی و اجرای شبکه، فشار آب، کیفیت بهره‌برداری از شبکه، طول عمر تاسیسات، فناوری و ... بستگی دارد. مقدار متوسط سرانه آب بدون درآمد برای افق طرح باتوجه به سیاست‌های شرکت‌های آب و فاضلاب برای کاهش آب بدون درآمد پیش‌بینی می‌شود. در هر صورت مقدار آب بدون درآمد در انتهای دوره طرح نباید بیش از ۱۵٪ مجموع مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی منظور شود.

تبصره ۱: در صورتی که میزان هدررفت آب در شبکه موجود بیش‌تر از مقدار حداکثر فوق باشد، باید با اتخاذ روش‌های مناسب با توجه به راهکارهای اجرایی کاهش بدون درآمد (مندرج در نشریه ۵۵۶، [۳۴])، میزان آن را حتی‌الامکان کاهش داده و در افق طرح، مقدار پیش‌بینی شده در محدوده توصیه شده بالا را در محاسبات منظور کرد.

تبصره ۲: در صورتی که به دلیل کمبود آب، ملاحظات محلی، فنی و اقتصادی، قسمتی از مصارف سرانه کل آب از منابعی غیر از شبکه آب آشامیدنی شهری و روستایی تامین شود، لازم است این امر در پیش‌بینی مصرف سرانه مد نظر قرار گیرد.

تبصره ۳: در صورتی که اعمال سیاست‌های مدیریت مصرف و تقاضا در آینده در منطقه مدنظر باشد، مقدار کاهش در مجموع مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی اعمال می‌شود (ضریب کاهشی ۱۰ تا ۳۰ درصد توصیه می‌شود) [۲۳]. همچنین مقدار کاهش آب بدون درآمد در مقدار پیش‌بینی شده آخر دوره طرح در نظر گرفته می‌شود و مشمول ضریب کاهشی نخواهد شد. ضمناً برای تعیین میزان ضریب کاهشی، طراح باید با استناد به اقدامات صورت پذیرفته توسط کارفرما و سیاست‌های اعمال شده، ضریب کاهشی مربوطه را پیشنهاد و به تایید کارفرما برساند.

تبصره ۴: در صورتی که تغییراتی در وضعیت کیفیت آب تامین شده منطقه در آینده مدنظر باشد، لازم است بررسی‌های لازم در خصوص نحوه اثرگذاری این تغییرات بر میزان مصرف سرانه صورت گرفته و به‌طور متناسب مقدار مصرف سرانه و مولفه‌های آن با اعمال ضرایب مربوطه اصلاح شوند.

تبصره ۵: در مورد شهرها یا روستاهای جدیدالاحداث که اطلاعاتی از وضعیت و عوامل موثر بر مصارف سرانه آب آن‌ها موجود نیست مشاور باید نسبت به جمع‌آوری اطلاعات مذکور از شهرها یا روستاهای مشابه از نظر موقعیت مکانی، وسعت، شرایط اقلیمی، شرایط اقتصادی و ... اقدام نموده و بدین‌وسیله نسبت به تهیه مدل محاسباتی و همین‌طور پیش‌بینی مصارف سرانه آب اقدام کند. در غیر این صورت و عدم وجود اطلاعات مذکور می‌تواند از روش تعیین مصارف سرانه آب به روش مرسوم گذشته (مندرج در نشریه ۳-۱۱۷ بازنگری اول [۳۵] و با استناد به بخشنامه شماره ۹۴/۱۰۰/۳۴۶۲ مورخ ۱۳۹۴/۰۶/۳۱ موضوع اصلاح الگوی مصرف سرانه آب)، اقدام نماید.

تبصره ۶: در مورد شهرها یا روستاهایی که منابع تامین آب آن‌ها پایدار نبوده و دچار بحران تامین و توزیع آب هستند نیز علاوه بر تبیین و بررسی وضعیت موجود (مدل‌سازی وضعیت موجود) و در صورت شرایط نامناسب و غیر معمول، طراح با توافق کارفرما، از شهرهای مشابه (مطابق با توضیحات تبصره ۵) برای مدل‌سازی استفاده نماید و در صورت عدم امکان مشابه‌سازی، مقادیر حداقل استاندارد ملاک عمل قرار گیرد. بدین ترتیب که نسبت به پیش‌بینی سرانه

مصارف آب به روش مرسوم گذشته (مندرج در نشریه ۳-۱۱۷ بازنگری اول و با استناد به بخشنامه شماره ۹۴/۱۰۰/۳۴۶۲ مورخ ۱۳۹۴/۰۶/۳۱ موضوع اصلاح الگوی مصرف سرانه آب)، اقدام نماید. به عبارت دیگر کمبود آب در وضعیت موجود تاثیری بر تعیین نیازهای آبی شهر یا روستای مذکور نداشته باشد و حداقل نیازهای آبی لحاظ شود.

۲-۴-۳- نوسانات زمانی تقاضا و عوامل موثر در آن

۲-۴-۳-۱- تعیین ضریب حداکثر روزانه (C1)

ضریب حداکثر روزانه به عوامل زیادی از جمله عادات مردم در مصرف آب، اقلیم منطقه و مناسبت‌های خاص زمانی بستگی دارد و معمولاً به صورت درصدی از متوسط مصرف روزانه بیان می‌شود. در صورتی که طرح اصلاح و توسعه مورد نظر باشد، ضریب C1 براساس اندازه‌گیری‌های انجام شده در زمان مطالعه طرح انتخاب می‌شود. در صورتی که این امکان وجود نداشته باشد، می‌توان از اندازه‌گیری‌های انجام شده در شهرهای مشابه استفاده کرد. در غیر این صورت با توجه به نوع اقلیم می‌توان از جدول (۲-۵) استفاده کرد. مناطق آب و هوایی در نقشه شکل (۲-۳) و نقشه‌های پیوست ۱ (شکل‌های پ. ۱-۱ تا پ. ۱-۳۱) به صورت استانی مشخص شده است. سپس با توجه به مقدار ضریب C1، مصرف سرانه (بدون آب بدون درآمد) و جمعیت، حداکثر مصرف روزانه (بدون آب بدون درآمد) تعیین می‌شود. لازم به ذکر است که ضریب حداکثر روزانه در مصرف سرانه کل بدون آب بدون درآمد دخالت داده می‌شود و آب بدون درآمد شامل این ضریب نمی‌شود.

جدول ۲-۵- ضریب حداکثر روزانه (C1) در مناطق مختلف آب و هوایی کشور

مناطق آب هوایی دوازده‌گانه	طبقه بارش	طبقه دما	ضریب C1
خشک و سرد	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)	۱/۶ تا ۱/۷
	کم بارش (از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	
خشک و نیمه گرم	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	گرم (از ۱۸/۶ درجه سانتی‌گراد تا ۲۲ درجه سانتی‌گراد)	۱/۷ تا ۱/۹
	کم بارش (از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)		
خشک و گرم	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)	
	کم بارش (از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)		
نیمه خشک و سرد	بارش معتدل (از ۲۰۰/۱ میلی‌متر تا ۳۵۰ میلی‌متر)	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)	۱/۵ تا ۱/۷
		سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	
		معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)	
		بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)	
نیمه خشک و معتدل	پربارش (از ۳۵۰/۱ میلی‌متر تا ۷۰۰ میلی‌متر)	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	۱/۴ تا ۱/۶
		بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)	
		معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)	
		بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)	
نیمه مرطوب سرد	بسیار پربارش (بیش از ۷۰۰/۱ میلی‌متر)	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)	۱/۳ تا ۱/۵
		معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)	
		بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)	
		بسیار مرطوب گرم	

۲-۴-۳-۲- پیش‌بینی ضریب حداکثر مصرف ساعتی (C2)

یکی از عوامل موثر مهم در تعیین ضریب حداکثر ساعتی، جمعیت است. در مناطق شهری معمولاً مقدار سرانه مصرف آب بیش‌تر و ضریب حداکثر ساعتی کم‌تر و در مناطق روستایی، مقدار سرانه مصرف آب کم‌تر و ضریب حداکثر ساعتی بیش‌تر است. در صورتی که طرح اصلاح و توسعه مورد نظر باشد، ضریب C2 براساس اندازه‌گیری‌های ۲۴ ساعته از خروجی هر مخزن قابل محاسبه است. در حالتی که این امکان وجود نداشته باشد و یا اندازه‌گیری‌های شهرهای مشابه در دست نباشد، می‌توان پس از منطقه‌بندی و مشخص کردن جمعیت تحت پوشش هر مخزن، مقدار C2 را از جدول (۲-۶) تعیین کرد. سپس با توجه به مقدار حداکثر مصرف روزانه (بدون آب بدون درآمد) و ضریب C2، مقدار حداکثر مصرف ساعتی (بدون آب بدون درآمد) تعیین می‌شود.

تبصره ۱: در کلیه موارد بالا در صورتی که در حالات خاص، اعداد پیش‌بینی شده خارج از مقادیر حداقل و حداکثر تعیین شده باشد، ابتدا باید علل این مساله مشخص و سپس با تحلیل کارشناسی و نظر کارفرما تصمیم مقتضی اتخاذ شود.

جدول ۲-۶- ضریب حداکثر ساعتی (C2) در جمعیت‌های مختلف

ضریب C2	جمعیت تحت پوشش مخزن (هزار نفر)
۲ تا ۳	کوچک‌تر از ۵
۲ تا ۱/۸	۵ تا ۲۰
۱/۸ تا ۱/۶	بزرگ‌تر از ۲۰ تا ۱۰۰
۱/۶ تا ۱/۴	بزرگ‌تر از ۱۰۰ تا ۳۰۰
۱/۴ تا ۱/۲	بزرگ‌تر از ۳۰۰*

* تذکر: توصیه می‌شود جمعیت تحت پوشش هر مخزن از سیصد هزار نفر تجاوز نکند.

تبصره ۲: ضرایب حداکثر مصرف روزانه و ساعتی باید در مصرف سرانه کل بدون آب بدون درآمد ضرب شود.

تبصره ۳: در تعیین حداکثر مصارف روزانه و ساعتی کل، باید مقدار آب بدون درآمد در نظر گرفته شود.

تبصره ۴: برای روستاهایی که مجوز در نظر گرفتن مصارف دام و طیور به تعداد معین در مصرف سرانه خانگی از سوی وزارت نیرو صادر شده باشد، در محاسبه حداکثر مصارف روزانه و ساعتی نباید مقدار مصارف دام و طیور در ضرایب C1 و C2 ضرب شود و همانند مقدار آب بدون درآمد، باید مقدار کل مصرف دام و طیور در محاسبه مقادیر حداکثر مصارف روزانه و ساعتی کل در نظر گرفته شود.

تبصره ۵: در جوامع با جمعیت کم‌تر از ۲۰۰۰ نفر که همزمانی مصرف نمود پیدا می‌کند، ممکن است اعداد جدول (۶-۲) صادق نباشد. لذا باید علاوه بر محاسبه مصرف حداکثر ساعتی به روش معمول، نتایج روش واحد مصرف شیر^۱ نیز محاسبه و عدد بزرگ‌تر منظور شود.

در پیوست ۴ یک مثال نمونه در مورد محاسبه نیازهای آبی ارائه شده است.

۲-۵- نیازهای جنبی

۲-۵-۱- آب مورد نیاز آتش‌نشانی

آب مورد نیاز آتش‌نشانی براساس تعریف، یکی از اجزای مصارف عمومی است که مقدار کل آن قابل ملاحظه نیست ولی مصرف لحظه‌ای آن در زمان اطفای حریق زیاد است. با توجه به این که این مصرف عملاً اندازه‌گیری نمی‌شود، مقدار آن در عدد آب بدون درآمد محسوب می‌شود. همان‌گونه که در تعیین اجزای سرانه آب ذکر شد، اطلاعات مربوط به مصارف عمومی از جمله آب مورد نیاز آتش‌نشانی از گذشته تا زمان مطالعه طرح از امور مشترکین شرکت آب و فاضلاب و سازمان آتش‌نشانی منطقه مورد مطالعه قابل دسترسی است. با در نظر گرفتن جمعیت تحت پوشش، میزان مصارف عمومی از گذشته تا زمان مطالعه طرح مشخص می‌شود و با توجه به روند افزایش مصارف عمومی در گذشته و بررسی میزان توسعه امکانات منطقه، مصارف عمومی در آینده قابل پیش‌بینی خواهد بود. میزان آب مورد نیاز آتش‌نشانی در تعیین حجم مخازن آب و نیز در تعیین قطر لوله‌ها در شبکه توزیع آب حایز اهمیت است که در بخش‌های ۴-۸-۱-۱-۱ و ۶-۵-۵-۱ مورد بحث قرار گرفته است.

۲-۵-۲- آب مورد نیاز شستشو و گندزدایی شبکه

- شستشوی شبکه‌های توزیع آب پس از اجرا و قبل از شروع بهره‌برداری و در مواقع بحرانی انجام می‌شود. علاوه بر آن، در مواردی که انتهای خطوط بسته باشد (شبکه‌های شاخه‌ای) و یا زمان ماند آب در لوله زیاد باشد، شستشوی برنامه‌ریزی شده شبکه سبب افزایش کیفیت آب خواهد شد.
- گندزدایی خطوط انتقال و شبکه توزیع پس از اجرای خطوط اجرا شده جدید، هنگام بروز حوادث و شکستگی‌ها، زمانی که امکان آلودگی در منابع تامین و یا مخازن ذخیره وجود داشته باشد و نیز هنگام شیوع بیماری‌های مرتبط با آب، ضروری است.

- براساس نشریه ۵۵۶، حدود ۱ تا ۲ درصد مصارف کل آب، برای نیازهای جنبی در نظر گرفته می‌شود که این مقدار، آب مورد نیاز شستشو و گندزدایی را نیز تامین می‌کند.

۲-۶- مدیریت آب

به فرآیندی از برنامه‌ریزی، ساماندهی، هدایت و کنترل برای ایجاد تعادل و توازن بین نیازهای آبی و هزینه‌های مربوط، مدیریت آب در سطح کلان گفته می‌شود. مدیریت آب به سه بخش مدیریت تامین، توزیع و مدیریت تقاضا تقسیم می‌شود.

۲-۶-۱- مدیریت تامین

به مجموعه فعالیت‌هایی که برای شناسایی، توسعه و استخراج آب از منابع جدید یا منبع آب بازچرخانی به شیوه‌های اقتصادی و مهندسی انجام می‌شود مدیریت تامین گفته می‌شود.

۲-۶-۲- مدیریت توزیع

به مجموعه فعالیت‌هایی که برای رساندن آب به مقدار کافی، فشار مناسب و کیفیت استاندارد به دست مصرف‌کنندگان از محل مخزن ذخیره تا نقطه مصرف انجام می‌شود مدیریت توزیع گفته می‌شود. تذکر: مدیریت آب بدون درآمد (آب به حساب نیامده) نیز به دلیل افزایش آب قابل دسترس و همچنین اضافه کردن ظرفیت عرضه، زیرمجموعه مدیریت تامین و توزیع آب است. مدیریت آب بدون درآمد به فرآیندی از برنامه‌ریزی، سازماندهی و کنترل برای کاهش و منطقی‌سازی مقدار آب بدون درآمد گفته می‌شود.

۲-۶-۳- مدیریت تقاضا

به فرآیندی از برنامه‌ریزی، سازماندهی، هماهنگی و کنترل برای شناسایی شیوه‌های مصرف و ابزارهای موجود برای کنترل سطوح و کاهش مصرف آب، مدیریت تقاضا گفته می‌شود. از جمله اقدامات قابل انجام برای مدیریت تقاضا، استفاده از شیرهای کاهنده مصرف، برنامه‌های آموزشی، فرهنگی و تبلیغاتی و همچنین افزایش قیمت آب است که با توجه به درجه تاثیر هریک، توسط تصمیم‌گیرندگان مورد استفاده قرار می‌گیرد. نتیجه این امر، انجام صرفه جویی و کنترل مصرف (تقاضا) و یا محافظت آب^۱ است.

همان‌گونه که اشاره شد با توجه به کمبود شدید منابع آب موجود قابل دسترس و رشد جمعیت و نیازهای آبی در افق طرح، در صورتی که نرخ رشد مصرف به روال عادی افزایش یابد، احتمال دارد نیاز آبی پایان طرح با توجه به منابع آب موجود، قابل دسترسی نباشد و بحران کمبود آب ایجاد شود. در این شرایط کارفرما باید با انجام سلسله اقداماتی برای مدیریت تقاضا، نرخ رشد تقاضا در آینده را تا حد ممکن کاهش داده و اختلاف بین نیاز آبی و منابع موجود را به کم‌ترین حد ممکن برساند تا از شدت بحران کاسته شود.

فصل ۳

منابع تامین آب شهر و روستا

۳-۱- انواع منابع آب

منابع آب قابل دسترس عبارتند از: آب‌های سطحی (رودخانه، برکه، دریاچه، دریا و اقیانوس) و آب‌های زیرزمینی (چاه، چشمه و قنات) و آب باران.

منابع آب متعارف که برای مصارف شرب، بهداشتی و صنعتی مورد استفاده قرار می‌گیرند عبارتند از: رودخانه‌ها، دریاچه‌ها و منابع آب زیرزمینی که دارای آلاینده‌های متعارف بوده و با استفاده از فرآیندهای متعارف، مورد تصفیه و یا گندزدایی قرار می‌گیرند.

منابع غیرمتعارف که در برخی نقاط کشور بالاجبار از آن‌ها استفاده می‌شود عبارتند از: آب‌های شور، لب شور، آب باران و حتی استفاده از پساب حاصل از تصفیه فاضلاب که در ایران بیش‌تر برای مصارف آبیاری فضای سبز و مصارف کشاورزی و بعضی در برخی صنایع مورد استفاده قرار می‌گیرد.

به‌طور کلی مهم‌ترین مواردی که در تعیین منبع تامین آب شهر یا روستا باید مورد بررسی قرارگیرد به‌شرح زیر است:

- کمیت منابع آب و نوسانات آن طی چندین دوره آبی به‌همراه بررسی حقایقها
- کیفیت منابع آب و نوع تصفیه مورد نیاز
- فاصله منبع تا محل مصرف
- توپوگرافی مسیر انتقال آب
- اختلاف ارتفاع منبع تامین آب و محل مصرف یا مخازن ذخیره
- تحت پوشش قراردادن تعداد بیش‌تری از اجتماعات
- سهولت دسترسی
- نوع سیستم انتقال (ثقلی - پمپاژ)
- مقایسه اقتصادی

یادآوری ۱: در تصمیم‌گیری نهایی انتخاب منبع تامین آب، مقایسه فنی و اقتصادی ضروری است.

یادآوری ۲: در مورد انتخاب بهترین منبع تامین آب شهر یا روستا، استفاده از روش تحلیل سلسله مراتبی AHP^۱ (که

یکی از روش‌های تصمیم‌گیری چند معیاره است) پیشنهاد می‌شود. برای آشنایی بیش‌تر به پیوست ۶ مراجعه شود.

یادآوری ۳: در شهرها یا روستاهایی که تامین آب از منابع مختلف سطحی و زیرزمینی انجام می‌شود که از نظر کیفی با هم تفاوت دارند (ولی در هر حال در حد استاندارد هستند)، توصیه می‌شود در حد امکان موضوع اختلاط این آب‌ها با هم و ارائه آب با کیفیت یکسان به مشترکان مدنظر قرار گیرد.

۲-۳- ویژگی‌های منابع تامین آب

- ویژگی‌های بارز منابع عمده تامین آب (آب‌های سطحی و زیرزمینی) در جدول (۱-۳) ارائه شده است.
- تذکر: ویژگی‌های مندرج در این جدول مربوط به سفره‌های عمیق زیرزمینی و بهسازی شده است.
- ویژگی‌های بارز منابع تامین آب غیر متعارف (آب باران، آب‌های شور و لب شور) عبارت است از:
- آب باران (برای مناطق کم جمعیت یا در مناطقی که آب شیرین در دسترس نیست) که دارای ذرات معلق، املاح بسیار جزئی، آلودگی میکروبی (کم، به شرط رعایت اصول بهسازی در جمع‌آوری) و نیازمند گندزدایی است.
 - ویژگی آب‌های شور و لب شور براساس میزان کل جامدات محلول به شرح جدول (۲-۳) است.

جدول ۱-۳- مشخصه‌های بارز منابع آب‌های زیرزمینی و سطحی

ردیف	شرح	آب‌های سطحی	آب‌های زیرزمینی
۱	اشکال قابل دسترسی	برکه‌ها، رودخانه‌ها و دریاچه‌ها و مخازن ذخیره مصنوعی	قنات، انواع چاه، چشمه
۲	کمیت	- وسیع بودن دامنه تغییرات با توجه به بارندگی‌های فصلی - برای شهرهای بزرگ، شهرک‌های صنعتی و مصارف کشاورزی مناسب‌تر هستند	- محدود بودن دامنه تغییرات - برای تامین آب شهرهای کوچک و روستاها مناسب‌تر هستند
۳	کیفیت: - میزان مواد معلق - کل جامدات محلول - اکسیژن محلول - کدورت - سختی - pH - مواد معدنی - مواد آلی - آلودگی میکروبی - آلودگی بیولوژیکی	- زیاد (محدوده تغییرات زیاد) - کم (قابل تغییر) - زیاد - زیاد (محدوده تغییرات وسیع) - کم (قابل تغییر) - ۶/۵ تا ۸/۵ - کم - نسبتاً زیاد (محدوده تغییرات وسیع) - زیاد (محدوده تغییرات وسیع) - زیاد (محدوده تغییرات وسیع)	- بسیار جزئی - زیاد (قابل تغییر) - کم - بسیار جزئی - زیاد (قابل تغییر) - ۶/۹ تا ۷/۹ - زیاد - کم - جزئی - بسیار جزئی
۴	نیاز به تصفیه	تصفیه متعارف (در صورت لزوم، تصفیه خاص)	در اکثر مواقع صرفاً گندزدایی (در صورت لزوم، تصفیه خاص)

جدول ۳-۲- مشخصه‌های بارز منابع آب‌های شور

نوع آب	میزان کل جامدات محلول (میلی گرم بر لیتر)
قابل شرب	کمتر از ۱۵۰۰
لب شور	۱۵۰۰-۶۰۰۰
شور	۶۰۰۰-۱۵۰۰۰
خیلی شور	۱۵۰۰۰-۵۰۰۰۰

در بررسی کیفی منابع تامین آب باید به ترتیب زیر اقدام شود:

- درخصوص منابع تامین آب موجود باید نتایج آزمایش‌های دوره‌ای انجام شده طی ماه‌ها و سال‌های متوالی از ارگان‌های مربوط اخذ و مورد بررسی قرار گیرد.
 - اگر آزمایش‌های دوره‌ای در مورد منابع آب موجود انجام نشده باشد و یا نتایج آن موجود نباشد و همچنین درخصوص طرح‌هایی که تامین آب یا تصفیه آب نیز در شرح خدمات گنجانده شده است، درصورت عدم وجود آزمایش‌های کیفی از کلیه منابع آب (به تعداد و تناوب قابل قبول)، مشاور باید پیشنهاد کند تا آزمایش‌های کیفی آب باتوجه به نوع منابع (حداقل در یک دوره ۶ الی ۱۲ ماه به صورت ماهانه، در حد امکان در یک سیکل هیدرولوژیکی) صورت پذیرد تا همراه با تحلیل کارشناسی در مطالعات مرحله دوم، نتایج آزمایش‌ها موجود بوده و در طراحی‌ها مدنظر قرار گیرد.
 - آزمایش‌های مورد نیاز برای منابع آب زیرزمینی عبارتند از آزمایش‌های فیزیکی، شیمیایی متداول، شیمیایی خاص (فلزات سنگین، دترجنت و عناصر جزیی)، سموم، میکروبی و رادیواکتیو
 - آزمایش‌های مورد نیاز برای منابع آب سطحی عبارتند از آزمایش‌های فیزیکی، شیمیایی متداول، شیمیایی خاص (فلزات سنگین، دترجنت و عناصر جزیی)، سموم، بیولوژیکی، میکروبی، رادیواکتیو و جارتست (برای تعیین نوع و مقدار ماده منعقد کننده)
 - آزمایش‌های فیزیکی، شیمیایی، میکروبی، بیولوژیکی و جارتست باید هر ماهه در یک دوره یک‌ساله انجام شود. آزمایش‌های فلزات سنگین بسته به نوع منبع آب، روند آلودگی و ساختار زمین در حوضه آبریز، بین دو تا چهار مرتبه در یک دوره یک ساله تکرار شود. آزمایش رادیواکتیو حداقل یکبار در صورت امکان انجام شود.
- پس از دریافت و یا تهیه نتایج آزمایش‌ها، باید کیفیت آب از همه جهت مورد بررسی و تجزیه و تحلیل قرار گیرد. در دسته‌بندی کیفی آب‌ها از روش‌های مختلفی استفاده می‌شود که دیاگرام شولر، شاخص رایزنر و لانزلیه (به منظور

مشخص کردن خاصیت رسوب‌دهی و خوردگی آب‌ها) و محاسبه شاخص کیفیت آب^۱ (W.Q.I) از جمله این روش‌ها می‌باشند. برای آشنایی بیش‌تر با شاخص‌های کیفیت آب به پیوست ۵ مراجعه شود.

تبصره: به‌منظور بررسی کیفی منابع آب، مقایسه کیفی منابع با استانداردهای سازمان بهداشت جهانی و استانداردهای ملی ایران (از جمله استاندارد ۱۰۵۳) و در صورت لزوم سایر استانداردهای مربوطه الزامی است.

در بررسی کمی منابع آب باید موارد زیر ملاک عمل قرار گیرد:

- در خصوص منابع تامین آب موجود، باید نتایج مطالعات تامین آب منطقه (در صورت وجود) مورد بررسی قرار گیرد و همچنین اطلاعات و آمار تولید آب شهر یا روستا از شرکت آب و فاضلاب شهری یا روستایی و یا سایر ارگان‌هایی که وظیفه آبرسانی منطقه مورد مطالعه را برعهده دارند، اخذ شود. در مورد منابع آب زیرزمینی براساس نوع منبع، اطلاعاتی نظیر میزان حداکثر مجاز و میزان فعلی برداشت آب، حقابه‌های چشمه‌ها و نوسانات فصلی آن‌ها اهمیت دارد. درعین حال در مورد چاه‌ها باید آزمایش‌های پمپاژ چاه‌ها نیز در صورت وجود، اخذ و مورد بررسی قرار گیرد و در صورت عدم وجود، براساس اندازه‌گیری‌های میدانی عمل شود. سطح آب‌های زیرزمینی منطقه و اطلاعات مربوط به سفره آب‌های زیرزمینی منطقه نیز در صورت وجود باید مورد بررسی قرار گیرد.
- در خصوص منابع آب‌های سطحی نیز، آمار مربوط به میزان گذر حجمی آب رودخانه، باید طی دوره‌های مختلف آماری اخذ شده و مورد بررسی قرار گیرد.
- در صورت تامین آب شرب از هر نوع منبع (اعم از سد، رودخانه و آب زیرزمینی) باید میزان تخصیص آب از سوی وزارت نیرو مدنظر قرار گیرد.
- در صورت تامین آب از سدهای در دست احداث به دلیل احتمال بروز پدیده یوتریفیکاسیون و لایه‌بندی حرارتی آب در دریاچه سد، توصیه می‌شود طراح پیشنهادات لازم برای برداشت آب از لایه‌ها و ترازهای مختلف دریاچه سد را به مشاور سدسازی ارائه دهد. ضمناً پیشنهاد می‌شود طراح به مشاور سدسازی توصیه کند تمهیدات لازم برای پایش کیفی آب در ترازهای مختلف دریاچه سد را در نظر بگیرد.
- در طرح‌هایی که مطالعات تامین آب از منابع آب سطحی نیز مدنظر است و آمار و اطلاعات دقیقی از میزان گذر حجمی رودخانه در دسترس نبوده و یا ایستگاه‌های هیدرومتری در منطقه موجود نباشد، یا با توجه به گستردگی و شرایط منطقه به تعداد کافی ایستگاه هیدرومتری وجود نداشته باشد، طراح باید پیشنهاد لازم

- درخصوص احداث ایستگاه هیدرومتری به تعداد کافی را به کارفرما ارائه و برای نتیجه‌گیری باید از ایستگاه‌های هیدرومتری مجاور و روش‌های غیر مستقیم در تعیین آبدهی استفاده کند.
- بدیهی است هرچه تعداد ایستگاه‌های هیدرومتری بیش‌تر بوده و آمار و اطلاعات آن در دوره‌های زمانی طولانی‌تری موجود باشد نتیجه‌گیری بهتری در انتخاب منبع آبی و یا قابلیت آبدهی آن انجام خواهد شد. درصورت عدم وجود اطلاعات کافی و قابل اطمینان، وجود حداقل یک دوره ده ساله آماربرداری در ایستگاه‌های مجاور الزامی است.
- دریافت اطلاعات حقابه آب‌های سطحی بسیار ضروری است.

فصل ۴

مبانی طراحی و اجزای اصلی

سامانه‌های آبرسانی

۴-۱- سامانه آبرسانی

کلیه تاسیسات و تجهیزاتی که آب را از منبع تامین به تصفیه‌خانه یا مخازن ذخیره یا مخازن تامین فشار و سپس به شبکه توزیع منتقل می‌کند را سامانه آبرسانی می‌گویند. سامانه آبرسانی شامل تاسیسات آگیری از منابع زیرزمینی و یا سطحی، خطوط انتقال آب خام و تصفیه، ایستگاه‌های پمپاژ، تجهیزات و تاسیسات کنترل فشار تاسیسات و تجهیزات کنترل ضربه قوچ و مخازن بین راهی است. سامانه آبرسانی شامل تاسیسات و اجزای زیر است که یک طرح آبرسانی بسته به نوع و محل منابع آب ممکن است شامل تمامی و یا بخشی از این تاسیسات باشد.

۴-۲- تاسیسات آگیری از منابع سطحی

این تاسیسات شامل آگیری از رودخانه، برج آبگیر از دریاچه، تجهیزات هیدرومکانیکال، برقی، کنترلی و تجهیزات اشغال‌گیری برداشت آب و نیز تجهیزات دانه‌گیری است. مبنای طراحی این تاسیسات براساس تعیین ظرفیت برداشت در دوره طرح بر مبنای حداکثر نیاز آبی روزانه و یا میزان تخصیص آب است. بنابراین ساختمان کلیه تجهیزات باید براساس این ضابطه و سایر ضوابط مربوط به تجهیزات انتقال و پمپاژ انتخاب شوند ولی تجهیزات می‌توانند به تدریج و برحسب نیاز نصب شوند. برای آشنایی با مبانی و ضوابط طراحی این تاسیسات به استانداردهای مربوطه مراجعه شود.

۴-۳- تاسیسات آگیری از منابع زیرزمینی

این تاسیسات شامل تجهیزات استحصال آب از چاه‌ها، چشمه‌ها و قنوت، نظیر الکتروپمپ‌ها، لوله‌ها، شیرآلات و متعلقات مختلف و تجهیزات اندازه‌گیری برقی و کنترلی است. مبانی طراحی این تاسیسات عبارت است از: تعیین ظرفیت استحصال براساس نتایج آزمایش‌های پمپاژ و یا اندازه‌گیری بده آن‌ها در سال‌های پرآبی و کم آبی، بررسی پروانه و مجوز بهره‌برداری، حداکثر نیاز آبی روزانه، زمان پمپاژ در شبانه‌روز، ضوابط فنی در انتخاب تجهیزات پمپاژ. برای آشنایی با مبانی و ضوابط طراحی این تاسیسات به استانداردهای مربوطه مراجعه شود.

۴-۴- خطوط انتقال آب خام و آب تصفیه‌شده

خط انتقال لوله‌ای است که وظیفه انتقال آب خام یا آب تصفیه‌شده را از منابع تامین تا تصفیه‌خانه یا مخازن، بین مخازن و یا از تصفیه‌خانه به مخازن یا رینگ شبکه توزیع به عهده دارد.

تبصره ۱: خط بین دو شبکه توزیع، شبکه توزیع و خط انتقال (و برعکس)، مخزن آب و خط انتقال (و برعکس)، تبصره ۲: انشعاب‌گیری مستقیم از خطوط انتقال برای مصرف کننده مجاز نیست.

۴-۴-۱- مبانی فنی طراحی

مبانی طراحی خطوط انتقال عبارت است از: تعیین ظرفیت انتقال در دوره طرح بر مبانی حداکثر نیاز آبی روزانه و یا میزان تخصیص، نحوه انتقال ثقلی یا پمپاژ، جنس مناسب لوله با توجه به مطالعات مختلف از قبیل توپوگرافی مسیر، شرایط فیزیکی و شیمیایی خاک مسیر خط انتقال، زلزله‌خیز بودن، رانش و لغزنده بودن زمین، مسایل هیدرولیکی به خصوص بروز جریان ناپایدار و در نظر گرفتن سایر ضوابط فنی. در این بخش اهم ضوابط لازم به شرح زیر ارائه می‌شود:

۴-۴-۱-۱- بده (دبی طراحی)

خطوط انتقال براساس بده حداکثر مصرف روزانه و یا رژیم پمپاژ برای انتقال حداکثر مصرف روزانه طراحی می‌شوند.

۴-۴-۱-۲- فشار آب

فشار آب در خطوط انتقال آب به عوامل هیدرولیکی از قبیل اختلاف ارتفاع در طول مسیر، افت فشار خط، فشار دینامیکی پمپاژ (در خطوط انتقال غیرثقلی)، تغییرات فشار ناشی از قطع ناگهانی جریان (ضربه قوچ) و فشار اسمی خط لوله بستگی دارد.

۴-۴-۱-۲-۱- حداکثر فشار مجاز

با توجه به این‌که اضافه شدن فشار در خطوط انتقال موجب افزایش نشت و حوادث می‌شود، باید دیدگاه کلی در طراحی خطوط انتقال به‌صورتی باشد که با در نظر داشتن جنبه‌های فنی و اقتصادی، فشار در نقاط مختلف، با رعایت مقادیر حداقل لازم با توجه به پروفیل هیدرولیکی مسیر، کم‌ترین مقدار ممکن باشد. در هر صورت حداکثر فشار (با احتساب فشارهای ناگهانی ناشی از جریان ناپایدار) در کلیه نقاط خطوط انتقال نباید از ۹۰٪ فشار اسمی لوله و شیرآلات تجاوز کند.

۴-۴-۱-۲-۲- حداقل فشار مجاز

در طراحی خطوط انتقال، حداقل فشار مجاز باید به‌گونه‌ای باشد که با توجه به پروفیل هیدرولیکی مسیر، هیچ‌گاه خط شیب هیدرولیکی، خط پروفیل لوله را قطع نکند. با این حال با توجه به وجود خطاهای احتمالی در عملیات اجرایی یا نقشه‌برداری، لازم است در هیچ کجای مسیر خط انتقال، فشار کمتر از ۵ متر (۵/۰ بار) نشود. درخصوص حداقل فشارهای ایجاد شده در اثر ضربه قوچ، با توجه به تراز ارتفاعی قرارگیری محل طرح از سطح دریا و سایر روابط ترمودینامیکی، مقدار فشار حداقل باید به‌گونه‌ای باشد که موجب بخار شدن سیال عبوری از مقطع مورد نظر نشود. متذکر می‌شود موضوع حداقل فشار باید در خصوص کارکرد صحیح شیرهای تخلیه هوا به علت کاهش فشار نیز کنترل شود.

۴-۱-۳- سرعت آب

به‌منظور جلوگیری از افت فشار بیش از حد ناشی از اصطکاک زیاد، حفظ آب‌بندی لوله‌ها و متعلقات و کاهش تنش در محل اتصالات و جلوگیری از افزایش افت دینامیکی پمپاژ، جلوگیری از افزایش دامنه نوسانات فشار مثبت و منفی ناشی از قطع ناگهانی جریان آب، حداکثر سرعت مجاز در خطوط انتقال با توجه به نکات فوق و رعایت مسایل فنی و اقتصادی ۱/۶ متر بر ثانیه توصیه می‌شود. به‌منظور جلوگیری از رسوب‌گذاری در لوله‌ها و تغییر شرایط کیفی آب از جمله بو و مزه، حداقل سرعت آب در خطوط انتقال آب شرب ۰/۳ متر بر ثانیه توصیه می‌شود.

تبصره: حداقل سرعت در خطوط انتقال آب خام در صورتی که برای آن پیش‌رسوب‌گیری در نظر گرفته شده باشد، برابر ۰/۶ متر بر ثانیه توصیه می‌شود. در غیر این‌صورت مقدار حداقل سرعت ۰/۹ متر بر ثانیه در نظر گرفته شود.

در هر حال در خطوط انتقال آب ثقلی سرعت حداکثر آب در لوله و شیرآلات نباید از ۳ متر بر ثانیه تجاوز کند.

استفاده از سرعت‌های بالا تا سقف سرعت حداکثر باید با بررسی تمام جوانب فنی و اقتصادی برای انواع لوله‌ها توجیه شود.

۴-۱-۴- انتخاب قطر لوله

قطر خط لوله انتقال با توجه به بده و محدودیت سرعت و فشار، تعیین می‌شود. در خصوص خطوط انتقال غیرثقلی به‌منظور صرفه‌جویی اقتصادی، قطر لوله با توجه به مقایسه هزینه‌های تهیه و اجرای لوله و هزینه پمپاژ با یکدیگر انتخاب می‌شود. همچنین پس از تعیین هزینه‌های جاری و بهره‌برداری و نگهداری و تبدیل آن به ارزش فعلی و مقایسه ارزش فعلی سرمایه‌گذاری‌ها برای اقطار مختلف، قطر مناسب تعیین می‌شود.

۴-۵- تلمبه‌خانه‌ها

در صورت قرار گرفتن نقاط مصرف در تراز بالاتر یا مساوی نسبت به منبع تامین آب یا تصفیه‌خانه، ضروری است از تلمبه‌خانه‌ها برای انتقال آب استفاده شود. مبانی طراحی تلمبه‌خانه‌ها عبارت است از: تعیین ظرفیت پمپاژ در دوره طرح بر مبنای تامین حداکثر نیاز آبی روزانه، نوع الکتروپمپ‌ها، تعداد الکتروپمپ برای سرویس‌دهی در دوره‌های مختلف طرح، زمان پمپاژ، ظرفیت پمپاژ و ارتفاع پمپاژ هر الکتروپمپ، نقطه کارکرد الکتروپمپ‌ها در حالت ارتباط داشتن بین الکتروپمپ‌ها در مجموع و به صورت انفرادی (کوپلاژ) و کنترل راندمان آن در ظرفیت‌های مختلف، محاسبات و تحلیل شرایط بروز جریان ناپایدار و تاثیر آن در انتخاب سیستم حفاظتی آن، نوع و مشخصات و ظرفیت سیستم حفاظتی ایستگاه پمپاژ، نوع و مشخصات فنی تجهیزات الکترومکانیکال و سیستم کنترل آن. برای آشنایی با مبانی و ضوابط طراحی این تاسیسات به استانداردهای مربوطه مراجعه شود.

تبصره: اگر در یک طرح چندین ایستگاه پمپاژ لازم باشد، همسان‌سازی آن‌ها برای سهولت در بهره‌برداری توصیه می‌شود.

۴-۶- تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار

به‌منظور کاهش بروز حوادث و هدررفت آب در خطوط انتقال و نیز افزایش قابلیت اطمینان خط انتقال، از تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار نظیر شیرهای فشارشکن، مخازن و حوضچه‌های فشارشکن و سایر تجهیزات کاهنده فشار استفاده می‌شود. طراحی و انتخاب تجهیزات و تاسیسات تنظیم فشار براساس اختلاف ارتفاع استاتیکی، محاسبات هیدرولیکی خط انتقال یا تلمبه‌خانه، توجه به پروفیل مسیر خط لوله، پروفیل هیدرولیکی، نقاط بحرانی و نیز ظرفیت انتقال و میزان کاهش فشار صورت می‌گیرد.

۴-۷- تجهیزات و تاسیسات کنترل ضربه قوچ

در اثر قطع ناگهانی جریان پمپاژ به‌دلیل قطع برق یا باز و بسته کردن سریع شیرهای قطع و وصل در طول خط (علیرغم طولانی بودن زمان باز و بسته کردن شیرها)، جریان ناپایدار بروز نموده و در نتیجه باعث ایجاد تغییرات فشار آب در خط لوله می‌شود که باید توسط تجهیزات و تاسیسات کنترل ضربه قوچ آن را مهار کرد. طراحی و انتخاب تجهیزات و تاسیسات کنترل جریان‌های ناپایدار براساس محاسبات و تحلیل شرایط بروز جریان ناپایدار با استفاده از نرم‌افزارهای مناسب در این خصوص است. همچنین مبانی طراحی، شامل ظرفیت خط انتقال، سرعت جریان، سرعت موج در لوله، مشخصات خط انتقال از قبیل جنس، ضخامت و قطر لوله و زمان انجام تغییر جریان است. برای محاسبات جریان ناپایدار و انتخاب تجهیزات مناسب، استفاده از نشریه شماره ۵۱۷ (دستورالعمل انتخاب و طراحی تجهیزات کنترل ضربه قوچ در تاسیسات آبرسانی شهری) الزامی است.

۴-۸- مخازن

هدف از احداث مخازن، تامین ذخیره مورد نیاز برای اهداف مختلف از جمله ایجاد تعادل بین ورودی و خروجی آب، جبران نوسانات مصرف، ایجاد ذخیره برای مواقع اضطراری (حوادث یا قطع جریان و ...)، ذخیره برای نیاز آتش‌نشانی و تامین فشار آب است. مخازن می‌توانند به‌صورت زمینی یا هوایی احداث شوند که در هر حال باید ملاحظات پدافند غیرعامل در مورد آن‌ها رعایت شود. انواع مخازن با توجه به نحوه احداث و کاربرد به‌شرح زیر تقسیم‌بندی می‌شوند:

۴-۸-۱- مخازن زمینی

- مخازن زمینی با توجه به توپوگرافی شهر یا روستا می‌تواند به‌صورت مخزن زمینی همسطح (ذخیره یا تعادل در مناطق با اختلاف ارتفاع کم) و یا مخزن زمینی مرتفع (ذخیره، تعادل و تامین فشار) باشد.
- مخازن ذخیره: این مخازن برای ذخیره آب برای جبران نوسانات مصرف و موارد اضطراری قطع جریان از منابع تامین و اطفای حریق و جمع‌آوری آب چاه‌ها استفاده می‌شود.

- مخازن زمینی مرتفع: علاوه بر موارد مطرح شده در مورد مخازن ذخیره، از این مخازن برای تامین فشار، زون‌بندی شبکه و مدیریت فشار استفاده می‌شود.
 - مخازن تعادل: از این مخازن به منظور ایجاد تعادل در ورودی و خروجی مخزن و در خطوط آبرسانی مشترک (ثقلی - پمپاژ) به خصوص پمپاژ و تنظیم زمان خاموشی الکتروپمپ‌ها برای بهینه‌سازی مصرف انرژی، استفاده می‌شود.
- برای آشنایی با مبانی و ضوابط طراحی مخازن به استانداردهای مربوطه مراجعه شود.

۴-۸-۱-۱- ضوابط تعیین حجم مخازن زمینی

۴-۸-۱-۱-۱- حجم مفید مخازن زمینی آب تصفیه شده

حجم مفید مخازن قسمتی از حجم مخزن است که آب موجود در آن مورد استفاده قرار می‌گیرد و شامل قسمت‌های زیر است:

الف - حجم مورد نیاز برای جبران نوسانات ساعتی مصرف (حجم متعادل کننده)

مخازن آب باید قادر باشند مابه‌التفاوت آب مورد نیاز شهر یا روستا را در ساعات حداکثر مصرف ساعتی با توجه به حجم ورودی از تاسیسات انتقال و مصرف شبکه، تامین کنند. حجم مورد نیاز برای این منظور باید با اندازه‌گیری‌های لازم و ترسیم منحنی تغییرات ساعتی مصرف تعیین شود. در صورتی که ترسیم منحنی تغییرات مصرف امکان‌پذیر نباشد، لازم است با استفاده از تغییرات مصرف در شهرهایی با شرایط مشابه، حجم مورد نیاز را محاسبه کرد. در صورتی که تغذیه مخزن با بده ثابت انجام گیرد، حجم مورد نیاز فوق برابر ۱۰-۲۰ درصد حداکثر مصرف روزانه شبکه مربوط (با توجه به جمعیت و نحوه مصرف) توصیه می‌شود. در صورتی که تغذیه مخزن با بده ثابت انجام نشود، این حجم مطابق شرایط پمپاژ تعیین خواهد شد.

تبصره: لازم است با نصب دستگاه‌های اندازه‌گیری و ثبت جریان در ورودی و خروجی مخازن، اطلاعات لازم برای ترسیم منحنی تغییرات روزانه ورودی و مصرف به‌طور مستمر جمع‌آوری شود.

در جدول (۴-۱) مثالی از نوسانات ساعتی مصرف شهرها و روستاها با جمعیت‌های مختلف صرفاً به‌صورت نمونه ارائه شده است و قابل استناد برای طراحی نیست.

جدول ۱-۴- نمونه‌ای از مقادیر نوسانات ساعتی مصرف در شبانه‌روز

زمان (ساعت)	ضریب مصرف در ساعات مختلف برای انواع شهرها			شهرهای بزرگ
	روستاها ۵۰۰۰ نفر < جمعیت	شهرهای ۵ تا ۲۰ هزار نفر	شهرهای ۱۰۰ تا هزار نفر	
۱-۰	۱	۰/۳۵	۰/۴۵	۰/۵
۲-۱	۰/۰۵	۰/۲۵	۰/۳۵	۰/۴۵
۳-۲	۰	۰/۱۵	۰/۳	۰/۳۵
۴-۳	۰	۰/۱	۰/۲۵	۰/۳
۵-۴	۰	۰/۲۵	۰/۳۵	۰/۴۵
۶-۵	۲/۲	۰/۵	۰/۵۵	۰/۷۵
۷-۶	۱/۷	۰/۶۵	۰/۸۵	۱/۱
۸-۷	۱/۱۵	۰/۸۵	۱/۳۵	۱/۲۵
۹-۸	۰/۴	۰/۹۵	۱/۲	۱/۱
۱۰-۹	۰/۴۵	۱/۳	۱/۱۵	۱
۱۱-۱۰	۰/۵	۱/۵	۱/۱	۰/۹
۱۲-۱۱	۱/۶	۲	۱/۴	۱/۱
۱۳-۱۲	۲/۶	۲/۱	۱/۶۵	۱/۴۵
۱۴-۱۳	۱/۳	۱/۹	۱/۴	۱/۲
۱۵-۱۴	۰/۳	۱/۴۵	۱/۳	۱/۱۵
۱۶-۱۵	۰/۳۵	۱	۱/۲	۱/۰۵
۱۷-۱۶	۰/۴	۰/۷۵	۱/۳۵	۱/۱
۱۸-۱۷	۰/۷	۱/۳۵	۱/۴۵	۱/۴
۱۹-۱۸	۳/۱	۱/۵۵	۱/۹	۱/۶۵
۲۰-۱۹	۲/۵	۱/۹۵	۱/۶	۱/۸
۲۱-۲۰	۲	۱/۲۵	۱/۰۵	۱/۴۵
۲۲-۲۱	۱/۴	۱/۱	۰/۷	۱/۱
۲۳-۲۲	۰/۳	۰/۵	۰/۶	۰/۸
۲۴-۲۳	۰/۱	۰/۳۵	۰/۵	۰/۶
مجموع	۲۴	۲۴	۲۴	۲۴

ب- حجم مورد نیاز برای تامین مصارف آتش‌نشانی

این حجم با توجه به ضوابط مربوط به آتش‌نشانی تعیین می‌شود. حجم مورد نیاز برای تامین مصارف آتش‌نشانی براساس تعداد آتش‌سوزی‌های هم‌زمان، زمان متوسط برای اطفای هر آتش‌سوزی یا متوسط حجم آب مصرفی برای اطفای حریق (با دریافت اطلاعات از سازمان آتش‌نشانی شهر مورد نظر) تعیین می‌شود. لازم به ذکر است در صورت وجود شیر آتش‌نشانی، تعداد شیرهایی که آب از آن‌ها برداشت شده است ملاک محاسبه حجم قرار می‌گیرد. در صورت عدم وجود اطلاعات کافی، استفاده از جدول (۲-۴) توصیه می‌شود.

جدول ۴-۲- حجم ذخیره آتش‌نشانی برحسب نوع بافت شهری و تراکم در محدوده تحت پوشش هر مخزن [۲۷]

ردیف	نوع بافت شهری	حجم ذخیره آتش‌نشانی (مترمکعب)
۱	مسکونی با تراکم بسیار کم	۱۱۵
۲	مسکونی با تراکم کم	۲۲۵
۳	مسکونی تا چهار طبقه و تجاری	۴۵۰
۴	مسکونی با بیش از چهار طبقه و تجاری	۹۰۰
۵	مناطق تولیدی و کارگاه‌های صنعتی	۱۸۰۰
۶	مناطق تجاری، عمومی و صنعتی با احتمال خطر زیاد	۳۶۰۰

تبصره: برای مخازنی که انواع مختلف بافت شهری را زیر پوشش قرار می‌دهند بالاترین رقم پیشنهادی در جدول (۲-۴) برای اطفای حریق برای تعیین حجم مورد نیاز آتش‌نشانی انتخاب شود.

ج- حجم مورد نیاز برای ذخیره اضطراری

این حجم باید قادر باشد در صورت قطع شدن جریان آب ورودی به مخازن، به‌دلایل مختلف از جمله شکستگی و صدمات وارده به خطوط آبرسانی یا از کار افتادن الکتروپمپ‌ها و انجام تعمیرات و غیره، آب مورد نیاز شبکه مربوطه را تامین کند. عواملی که موجب افزایش این حجم می‌شود به شرح زیر است:

- منحصر به فرد بودن منبع تامین آب
- منحصر به فرد بودن خط انتقال و طول زیاد آن
- سختی دسترسی به خط انتقال یا محل تامین آب
- احتمال زیاد قطع برق و نداشتن سیستم برق اضطراری در مواردی که از الکتروپمپ استفاده می‌شود
- میزان آسیب‌پذیری تاسیسات آبرسانی
- حساسیت شهر و منطقه از نظر پدافند غیرعامل
- محدودیت امکانات و اجرای تعمیرات سریع خطوط و یا سایر تاسیسات آبرسانی (به‌عنوان نمونه، زمان متعارف برای اطلاع‌رسانی و انجام تعمیرات در جدول (۳-۴) ارائه شده است)

جدول ۴-۳- زمان متعارف برای اطلاع‌رسانی و انجام تعمیرات [۷۲]

ردیف	شرح فعالیت	زمان (ساعت)
۱	اطلاع رسانی	۰/۵
۲	بستن شیر و ایزوله کردن	۲
۳	تعمیرات (اقطار ۳۰۰ تا ۶۰۰ میلی‌متر)	۶ تا ۸
۴	تعمیرات (اقطار بالای ۶۰۰ میلی‌متر)	۸ تا ۱۲
۵	گندزدایی و پر کردن مجدد خط لوله	۲-۴

حجم مورد نیاز برای ذخیره اضطراری با توجه به عوامل بالا تعیین می‌شود و این مقدار نباید از ۲۰ درصد حداکثر مصرف روزانه شبکه مزبور در پایان دوره طرح کم‌تر باشد.

د- حجم مورد نیاز برای بهینه‌سازی مصرف انرژی

این حجم برای مخازنی که از طریق پمپاژ تغذیه می‌شوند در نظر گرفته می‌شود. حجم مورد نیاز با توجه به مدت زمان اوج مصرف برق برای جبران خاموشی برنامه‌ریزی شده الکتروپمپ‌ها در شهرها یا روستاها و با هدف بهینه‌سازی در مصرف انرژی تعیین می‌شود.

تبصره: حجم به دست آمده از این بند با مقدار حجم ذخیره اضطراری مقایسه و بزرگ‌ترین مقدار ملاک محاسبه قرار گیرد.

ه- حجم مفید مخازن در انتهای دوره طرح

حجم مفید مخازن با توجه به چهار قسمت الف تا د این بخش تعیین می‌شود و در صورت نبودن اطلاعات کافی، در شرایط معمولی این حجم بین ۵۰ تا ۸۰ درصد حداکثر مصرف روزانه پیش‌بینی شده در پایان دوره طرح توصیه می‌شود.

تبصره ۱- در صورتی که عوامل ذکر شده در بند ج این بخش مناسب باشد، حجم مفید مخزن را می‌توان تا ۴۰ درصد حداکثر مصرف روزانه کاهش داد.

تبصره ۲- در موارد خاص، از جمله نامساعد بودن شرایط ذکر شده در قسمت‌های ج و د این بخش، می‌توان با توجیه کافی حجم بیش‌تری انتخاب کرد.

تبصره ۳- لازم است پس از تعیین حجم مفید مخازن ذخیره زمینی مفاد نشریه‌های مربوط به طراحی معماری و سازه و همچنین رعایت حفاظت کیفی آب مدنظر قرار گیرد.

۴-۱-۱-۲- مخازن تعادل

این مخازن برای ذخیره موردنیاز برای ایجاد تعادل بین ورودی و خروجی آب به مخزن، بهینه‌سازی مصرف انرژی در خطوط انتقال به صورت پمپاژ و اصلاح شرایط هیدرولیکی خط انتقال، در نظر گرفته می‌شود. حجم مخازن تعادل به مدت زمان پیک مصرف برق و جبران خاموشی برنامه‌ریزی شده الکتروپمپ‌ها برای بهینه‌سازی مصرف انرژی، زمان استراحت تلمبه‌ها و به مدت زمان لازم برای تعمیرات خط انتقال در صورت بروز حوادث بستگی دارد. به هر صورت تصمیم‌گیری در خصوص تعیین زمان مذکور بستگی به اهمیت طرح، میزان سرمایه‌گذاری، بالابردن قابلیت مانور و قابلیت اطمینان و غیره دارد. توصیه می‌شود حجم مخزن تعادل، بسته به حجم آب انتقالی و قضاوت مهندسی، معادل ۵/۰ تا ۲ ساعت حداکثر مصرف روزانه محاسبه شود.

تذکر: در موارد استحصال آب از منابع آب زیرزمینی، مخزن تعادل به عنوان مخزن جمع‌آوری آب تلقی می‌شود. در شرایطی که منابع تامین آب شهر یا روستا از منابع آب زیرزمینی باشد، ضروری است مخزن جمع‌آوری آب در طراحی لحاظ شود. حجم مخازن جمع‌آوری براساس اختلاف بین بده پمپاژ آب ورودی و خروجی از مخزن در طی مدت زمان قطع پمپاژ خروجی محاسبه می‌شود.

۴-۸-۱-۳- مخازن آب خام

در صورتی که به لحاظ تغییرات در کمیت و یا کیفیت آب، امکان برداشت از منابع طبیعی به صورت پیوسته و یکسان میسر نبوده و بنابه شرایط فنی و اقتصادی طرح، تامین آب به طور پیوسته مورد نظر باشد، باید ذخیره کافی برای تامین آب خام پیش‌بینی شود. حجم این مخازن با توجه به محدودیت‌های برداشت از منابع طبیعی و حجم مخازن ذخیره آب تصفیه شده انتخاب می‌شود.

۴-۸-۲- مخازن هوایی

مخازن هوایی اساساً برای تامین فشار آب در شبکه توزیع مناطقی که در سطح شهر یا روستا اختلاف ارتفاع قابل توجهی وجود ندارد، احداث می‌شوند. علاوه بر تامین فشار آب، از این مخازن می‌توان برای ایجاد حجم ذخیره به منظور جبران نوسانات مصرف و یا ایجاد حجم تعادلی بین ورودی و خروجی به آن، استفاده کرد.

۴-۸-۲-۱- تعیین حجم مخازن هوایی

حجم مخازن هوایی که بنابر شرایط خاص محلی و بررسی‌های اقتصادی به منظور جبران نوسانات ساعتی و تامین فشار شبکه ساخته می‌شود تابع آن چه در بند ۴-۸-۱-۱ تشریح شد، است. در صورت وجود مخازن زمینی و لزوم ساختن مخازن هوایی برای تامین فشار، برای تعیین حجم مورد نیاز برای جبران نوسانات مصرف، لازم است مصرف در طول ساعات مختلف شبانه‌روز اندازه‌گیری شده و در صورت عدم امکان اندازه‌گیری، از اطلاعات مربوط به شهرها یا روستاهای مجاور استفاده شود. با استفاده از اطلاعات مصرف در ساعات مختلف شبانه‌روز می‌توان جدول و یا منحنی تغییرات ساعتی مصرف را تهیه کرد. با توجه به رژیم انتخاب شده برای پمپاژ آب به منبع هوایی و تفسیر اختلاف بین پمپاژ و مصرف در ساعات مختلف و در زمان حداکثر مصرف روزانه، می‌توان حجم مورد نیاز برای جبران نوسانات مصرف را تعیین کرد.

معمولاً برای شهرهای بزرگ حجم به دست آمده از این روش، غیراقتصادی است. لذا برای تعیین حجم مخازن هوایی توصیه می‌شود که اختلاف بین بده پمپاژ به منبع هوایی و بده جریان خروجی در ساعات پیک مصرف برای مدت زمان معینی مثلاً ۱ تا ۲ ساعت ملاک قرار گیرد. معمولاً حجم مفید مخازن هوایی بین ۲ تا ۴ درصد حداکثر مصرف روزانه پیش‌بینی شده در پایان دوره طرح انتخاب می‌شود. لازم است بین روش‌های یادشده، مقایسه فنی و اقتصادی صورت گیرد تا بتوان به طور قطعی حجم مخزن هوایی را تعیین کرد.

تبصره ۱: در مواردی که وسعت شبکه زیر پوشش، کم یا شرایط نامساعد باشد، با توجیهات کافی می‌توان حجم بیش‌تری را انتخاب کرد.

تبصره ۲: در مناطق سرد یا کوهستانی، لازم است برای حفاظت از یخ زدگی آب در مخازن هوایی کوچک، تمهیدات خاص در این خصوص رعایت شود.

تبصره ۳: در روستاهای کم جمعیت می‌توان حجم ذخیره را هم در منبع هوایی در صورت وجود توجیه اقتصادی در نظر گرفت.

فصل ۵

نکاتی اجمالی در مورد تصفیه خانه

آب

۵-۱- معیارهای قابل بررسی برای جانمایی تصفیه‌خانه آب در سامانه‌های آبرسانی

نظر به این که تصفیه‌خانه آب از مراکز مهم در هر شهر یا روستا است، انتخاب محل مناسب تصفیه‌خانه از اهمیت ویژه‌ای برخوردار است. از این رو لازم است معیارهایی برای انتخاب محل مناسب در نظر گرفته شود. مهم‌ترین نکات و پارامترهایی که باید در انتخاب محل تصفیه‌خانه آب مورد توجه قرارگیرد به شرح زیر است:

- فاصله مناسب از آبگیر
- وجود اختلاف ارتفاع مناسب از محل استقرار تصفیه‌خانه به منطقه تحت پوشش
- امکان توسعه آینده
- فاصله مناسب با محل مصرف
- دور بودن از منابع آلوده کننده مختلف صنعتی، انسانی و سایر منابع آلاینده
- امکان توسعه منابع آب بالادست
- وجود راه و در دسترس بودن جاده و یا امکان احداث آن
- امکان تامین انرژی الکتریکی
- در حد امکان، زلزله‌خیز نبودن منطقه و فاصله مناسب از گسل‌ها
- فاصله مناسب از مسیل‌ها و بررسی امکان وقوع سیلاب
- بررسی وضعیت زمین‌شناسی (جنس زمین، قابلیت نفوذ و سطح آب‌های زیرزمینی)
- امکان دفع مواد زاید و پساب لجن و سرریز تصفیه‌خانه
- رعایت ملاحظات پدافند غیرعامل
- امکان تملک اراضی
- بررسی اثرات محیط‌زیستی
- ابعاد و شکل زمین
- نیازهای آبی در بین مسیر
- قیمت زمین
- امکان رسوب‌گذاری در لوله
- هزینه بهره‌برداری، نگهداری و راهبری (با توجه به فاصله)
- هزینه‌های اجرایی
- تامین نیروهای متخصص (با توجه به فاصله)
- مرحله‌بندی و تعداد فازهای اجرایی در طول دوره طرح

تذکر: در مورد انتخاب بهترین محل احداث تصفیه خانه استفاده از روش تصمیم‌گیری چند معیاره AHP^۱ پیشنهاد می‌شود. برای آشنایی بیش‌تر با نحوه استفاده از این روش به پیوست ۶ رجوع شود.

۵-۲- معیارهای تعیین ظرفیت تصفیه خانه آب

ظرفیت تصفیه خانه آب براساس حداکثر نیاز روزانه در پایان دوره طرح تعیین می‌شود. به‌منظور تعیین ظرفیت تصفیه خانه به‌صورت زیر عمل می‌شود:

- تعیین دوره طرح و مراحل مختلف اجرای طرح
 - برآورد جمعیت در سال شروع و پیش‌بینی جمعیت از ابتدا تا انتهای دوره طرح در دوره‌های ۵ ساله
 - تعیین مصرف سرانه کل از ابتدا تا انتهای دوره طرح در دوره‌های ۵ ساله
 - برآورد نیاز آبی از ابتدا تا انتهای دوره طرح در دوره‌های ۵ ساله
 - انتخاب ضریب حداکثر روزانه و محاسبه حداکثر نیاز آبی روزانه از ابتدا تا انتهای دوره طرح در دوره‌های ۵ ساله
 - میزان تخصیص آب از منابع مختلف مورد استفاده
 - قابل اطمینان بودن منبع آب
 - بررسی اقتصادی مدول‌بندی تصفیه خانه‌ها
- سطح تصفیه خانه به‌طور تقریبی از رابطه (۵-۱) به‌دست می‌آید:

$$A = 3.66 Q^{0.7} \quad (۵-۱)$$

که A: سطح مفید تصفیه خانه برحسب هکتار و Q: ظرفیت نهایی تصفیه خانه برحسب مترمکعب بر ثانیه هستند. لازم به ذکر است سطح فضای سبز، معابر و سایر تاسیسات باید به سطح فوق اضافه شود.

یادآوری: فرمول ۵-۱ مربوط به سطح مفید تصفیه خانه‌های متعارف بوده و برای تصفیه خانه‌های خاص این مقدار براساس حجم و کیفیت آب و نوع فرایند تصفیه مشخص می‌شود.

۵-۳- نکات قابل توجه به منظور هماهنگی تصفیه‌خانه‌ها و سایر تاسیسات طرح آبرسانی از نظر کمی، کیفی و هیدرولیکی

از نکات مهم در هماهنگی تصفیه‌خانه و سایر تاسیسات طرح آبرسانی، ارتباط بین تصفیه‌خانه آب و منابع از نظر پارامترهای مختلف است. از نظر کمی، علاوه بر تامین مقدار نیاز آبی، حجم منابع آب قابل دسترس (تخصیص آب) و با کیفیت مناسب، در تعیین ظرفیت تصفیه‌خانه آب دخالت دارد. از نظر کیفی نیز انتخاب نوع فرآیند مناسب در تصفیه‌خانه بستگی به کیفیت منابع آب دارد. همچنین شیب هیدرولیکی مناسب بین منابع آب و تصفیه‌خانه در انتخاب محل تصفیه‌خانه موثر است. علاوه بر منبع تامین آب، محل احداث تصفیه‌خانه باید به نحوی انتخاب شود که در صورت امکان آب خروجی از تصفیه‌خانه به طور ثقلی به مخازن انتقال یابد.

تذکر: در این فصل تنها به نکاتی اجمالی در مورد تصفیه‌خانه آب اشاره شده و برای آشنایی با ضوابط و معیارهای طراحی تصفیه‌خانه باید به نشریات و استانداردهای مربوطه مراجعه شود.

فصل ٦

مبانی طراحی سامانه توزیع

۶-۱- شبکه توزیع

شبکه توزیع عبارت است از مجموعه تاسیساتی که در کنار هم امکان توزیع و هدایت آب را از محل ذخیره یا تولید به طرف مصرف‌کنندگان (مشترکین) به مقدار لازم و با حداقل فشار مورد نیاز فراهم می‌سازد و آب را به محل مشترکین توزیع می‌کند. به‌طور کلی اجزای یک شبکه توزیع شامل خطوط یا خط لوله کلیدی خروجی از مخزن یا مخازن مختلف، لوله‌های اصلی تشکیل‌دهنده ساختار اصلی شبکه و نیز خطوط لوله فرعی که آب را به نقاط مصرف توزیع کرده و در انتهای آن انشعابات مشترکین است که آب را از خطوط لوله فرعی در اختیار مصرف‌کننده قرار می‌دهد. معمولاً با توجه به وسعت و اهمیت شبکه و تراکم جمعیت و تعداد مشترکین، لوله‌های اصلی و فرعی از هم تفکیک می‌شوند. در کنار خطوط لوله مختلف، تجهیزات دیگری از جمله: تلمبه‌ها، شیرآلات مختلف، اتصالات و حوضچه‌های مختلف زیرزمینی نیز وجود دارند که نقش حفاظت و کنترل فشار و جریان آب را در شبکه توزیع به‌عهده دارند. این تجهیزات، عملیات راهبری، نگهداری و تعمیرات را به خصوص در زمان بروز حوادث تسهیل می‌کنند. در این بخش ضوابط طراحی شبکه توزیع و نکات و اصولی که باید مدنظر قرار گیرد به‌شرح زیر ارائه می‌شود.

۶-۲- انواع شبکه توزیع آب از نظر آرایش خطوط لوله و هیدرولیک

- شبکه شاخه‌ای: این نوع شبکه از یک یا چند خط اصلی تشکیل شده است که خطوط فرعی مانند شاخه‌های درخت از آن منشعب می‌شوند تا سرانجام به‌دست مصرف‌کننده برسد. جهت جریان در تمام ساعات در کلیه لوله‌ها ثابت و از مخزن به سمت مصرف‌کننده است.
- شبکه حلقوی: این نوع شبکه از حداقل دو لوله که به‌صورت یک حلقه به‌هم ارتباط داشته باشند تشکیل شده است.
- شبکه درهم: در این نوع شبکه آرایش لوله‌ها به‌صورت ترکیبی از شبکه‌های شاخه‌ای و حلقوی است.

۶-۲-۱- منطقه‌بندی^۱ شبکه توزیع از نظر فشار و مساحت زیرپوشش و تعداد انشعابات

به‌منظور انجام و اجرای صحیح مدیریت توزیع و مدیریت فشار در سطح شبکه توزیع و کاهش حوادث و هدررفت واقعی و نیز سهولت کنترل و بهره‌برداری صحیح از آن در طول دوره طرح، ضروری است شبکه منطقه‌بندی شود. برای انجام منطقه‌بندی توجه به نکات زیر لازم است:

گسترده‌گی شبکه، حجم مخازن موجود و طرح‌های توسعه آن، توپوگرافی شهر یا روستا، محدودیت‌های فنی و محل منبع تامین آب. به این منظور از شیوه‌های مختلفی نظیر منطقه‌بندی شبکه با مخازن، تغییر فشار و یا تلفیق این دو استفاده می‌شود.

به‌منظور تامین حداقل فشار و جلوگیری از افزایش فشار که منجر به افزایش حوادث و هدررفت آب و استفاده غیرضروری از آب می‌شود لازم است مدیریت فشار به‌وسیله انتخاب مناسب محل مخزن و منطقه‌بندی فشاری شبکه انجام شود.

۶-۲-۱-۱- منطقه‌بندی مخازن

با توجه به آن‌که یکی از وظایف مخازن ذخیره، تامین و متعادل‌سازی فشار در شبکه توزیع است، برای تحقق این امر، محل مخازن ذخیره و توزیع باید در حدامکان نزدیک به مراکز مصرف انتخاب شوند. در صورت داشتن توپوگرافی مناسب در سطح شهر یا روستا، برای تامین فشار، مخازن باید در ارتفاعی احداث شوند که حداقل فشار آب در زمان مصرف حداکثر لحظه‌ای و در بالاترین تراز ارتفاعی مصرف‌کنندگان، برقرار شود، ضمن آن‌که اختلاف ارتفاع بین محل مخزن تا پایین‌ترین تراز ارتفاعی مصرف‌کنندگان نباید از حداکثر مجاز تجاوز کند. به این ترتیب برای نقاط با اختلاف ارتفاع بیش از ۵۰ متر نسبت به محل مخازن ذخیره و تامین فشار، لازم است مخازن دیگری در تراز مناسب در نظر گرفته شود.

لازم به ذکر است که برای جلوگیری از ساخت مخازن متعدد که مشکلات عدیده‌ای را در بهره‌برداری و نگهداری برای بهره‌بردار به‌وجود می‌آورد، می‌توان به‌وسیله نصب شیرهای فشارشکن بر روی خطوط لوله‌ای که از مرز دو منطقه فشاری مختلف عبور می‌کند و نقش کلیدی در تغذیه منطقه فشاری پایین‌تر از خود دارند، شبکه توزیع آب دو منطقه مجاور را به یکدیگر مرتبط ساخت.

نکته مهم: در منطقه‌بندی مخازن، به خصوص در طرح‌های توسعه شبکه‌های موجود، لازم است سطح تحت پوشش مخازن با توجه به حجم آن و یا امکان توسعه آن تعیین شود.

تذکر: در شهرهای بزرگ و پرجمعیت ضروری است برای رعایت ضوابط پدافند غیرعامل و مدیریت بهینه بهره‌برداری (مدیریت فشار، مدیریت توزیع و ...) از مخازن متعدد هم‌تراز و یا غیر هم‌تراز استفاده شود.

۶-۲-۱-۲- منطقه‌بندی فشار

در شبکه‌های توزیع آب موجود یا در مطالعات طرح‌های توسعه تاسیسات و شبکه توزیع آب شهرها و روستاهایی که اختلاف زیاد در سطح شهر یا روستا وجود دارد، انجام منطقه‌بندی فشار شبکه ضروری است. منطقه‌بندی فشار در سطح شبکه عبارت است از کلیه اقداماتی که باعث محدود نگه‌داشتن فشار در حد استاندارد و یا مدیریت فشار می‌شود.

برای اجرای طرح منطقه‌بندی فشار، لازم است با توجه به نقشه‌های مناسب با ترازهای ارتفاعی از وضعیت شهرسازی و شبکه توزیع، حجم، تراز ارتفاعی و حداکثر تراز آب مخزن و نیز رعایت محدودیت فنی فشار آب، خطوط جداکننده

فشار در حالت استاتیک ترسیم و پس از آن با شناسایی کامل موقعیت لوله‌های موجود در مرزهای این خطوط نسبت به قطع یا عدم ارتباط خطوط لوله بین دو منطقه هم‌جوار اقدام شود.

از آنجایی که ساخت مخازن متعدد در ترازهای مختلف برای ذخیره و تامین فشار هر یک از منطقه‌ها مشکلات عدیده‌ای را در تهیه و استملاک زمین، آبرسانی به مخازن متعدد، سرمایه‌گذاری اولیه و نیز بهره‌برداری و نگهداری برای شرکت‌های آب و فاضلاب به وجود می‌آورد، لذا به عنوان یک راه حل اساسی می‌توان با استفاده از نصب شیرهای فشارشکن بر روی خطوط لوله اصلی که از مرز دو منطقه فشاری عبور می‌کند و نقش کلیدی در تغذیه شبکه توزیع منطقه فشاری پایین‌تر از خود دارد، شبکه توزیع آب دو منطقه فشاری مجاور را به یکدیگر مرتبط کرد.

تذکر: تعداد مناطق فشاری تحت پوشش یک مخزن معمولاً با توجه به کلاس فشاری لوله‌های شبکه توزیع و احتمال از کار افتادن شیر فشارشکن تعیین می‌شود (لازم به ذکر است که شیرهای فشارشکن به صورت دوتایی و موازی اجرا می‌شوند). به این ترتیب برای شبکه‌های توزیع منطقه تحت پوشش هر مخزن، حداکثر بین سه تا پنج ناحیه فشاری توصیه می‌شود.

۳-۶- هیدرولیک شبکه توزیع آب و مبانی فنی طراحی

در این بخش ضوابط لازم در خصوص بده، فشار، سرعت و قطر لوله‌ها در زمان طراحی ارائه می‌شود. اعداد ارائه شده در مورد فشار، سرعت و قطر لوله‌ها با توجه به تامین نیازها در حد مناسب و به منظور صرفه‌جویی در مصرف آب و به حداقل رساندن هدررفت آب تعیین شده است.

۳-۶-۱- بده (دبی)

شبکه‌های توزیع باید با توجه به دو مورد زیر طراحی شوند:

- الف- براساس بده حداکثر مصرف ساعتی و با توجه به حداقل فشار مورد نیاز محاسبه شود.
- ب- براساس بده حداکثر مصرف روزانه به اضافه مصارف آتش‌نشانی با توجه به بند ۳-۱-۵-۵-۶ (فشارهای مجاز شبکه برای آتش‌نشانی) کنترل شود.

۳-۶-۲- فشار آب در شبکه

با توجه به این که اضافه شدن فشار در شبکه توزیع موجب ازدیاد مصارف ناخواسته، افزایش نشت و حوادث می‌شود، باید دیدگاه کلی در طراحی شبکه‌های توزیع به صورتی باشد که با در نظر داشتن جنبه‌های فنی و اقتصادی، فشار در سطوح عمده تحت پوشش، با رعایت مقادیر حداقل لازم، کم‌ترین مقدار ممکن باشد.

۶-۳-۱- حداکثر فشار مجاز

با توجه به کیفیت اجرای شبکه‌های توزیع آب و لوله‌کشی‌های داخل ساختمان‌ها در ایران، حداکثر فشار مجاز شبکه برابر ۵ بار توصیه می‌شود (معادل اختلاف ارتفاع حداکثر تراز آب مخزن و پایین‌ترین تراز ارتفاعی مصرف‌کنندگان). تبصره: در صورتی که با توجه به وضع توپوگرافی منطقه، محدودیت فوق مشکلاتی ایجاد کرده یا با اضافه هزینه قابل‌ملاحظه‌ای همراه باشد، می‌توان با توجیه کافی، در مناطقی از شبکه، حداکثر فشار تا ۶ بار را مجاز دانست.

۶-۳-۲- حداقل فشار مجاز

حداقل فشار مجاز در شبکه‌های توزیع آب باید به اندازه‌ای باشد که با توجه به افت فشارهای شبکه و لوله‌کشی داخل ساختمان و همچنین تغییرات سطح آب در مخازن، در بالاترین نقطه برداشت در ساختمان‌ها (پشت بام)، حداقل فشار از ۰/۳ بار کمتر نباشد.

حداقل فشار مجاز شبکه برای ساختمان‌های یک طبقه برابر ۱/۴ بار (در محل انشعاب - پشت کنتور) است و برای هر طبقه اضافی برای تامین ارتفاع و افت فشارهای لوله‌های داخلی ساختمان، ۰/۴ بار به عدد فوق افزوده می‌شود. تبصره ۱: با توجه به شرایط ایران حداکثر طبقاتی که فشار آب آن‌ها باید مستقیماً از شبکه تامین شود، معمولاً چهار طبقه است. در ساختمان‌های مرتفع برای تامین فشار مورد نیاز باید از تاسیسات داخلی استفاده شود. بنابراین بسته به تعداد طبقات، حداقل فشار مورد نیاز در محدوده ۱/۴ تا ۲/۶ بار است.

لازم به ذکر است که در این ضابطه حداقل فشار، ۳ متر ستون آب در بالاترین نقطه مصرف یعنی روی بام ساختمان‌ها و اماکن در نظر گرفته شده است.

حداقل فشار در زمان مصرف آب برای اطفای حریق در گره‌های اطراف محل اطفای حریق نباید کمتر از ۵ متر ستون آب (۰/۵ بار) باشد.

۶-۳-۳- سرعت آب در شبکه توزیع

به منظور جلوگیری از افت فشار بیش از حد ناشی از اصطکاک زیاد، حفظ آب‌بندی لوله‌ها و متعلقات و کاهش تنش در محل اتصالات، حداکثر سرعت مجاز در شبکه‌های توزیع آب به‌طور معمول ۲ متر بر ثانیه و در مواقع برداشت بده آتش‌نشانی برابر ۲/۵ متر بر ثانیه توصیه می‌شود. به منظور جلوگیری از رسوب‌گذاری در لوله‌ها و تغییر شرایط کیفی آب از جمله بو و مزه، حداقل سرعت آب در شبکه‌های توزیع ۰/۳ متر بر ثانیه توصیه می‌شود. در صورتی که به دلیل رعایت قطر حداقل و یا استفاده از لوله‌های موجود در طراحی، سرعت کمتر از ۰/۳ متر بر ثانیه باشد، عدم رعایت حداقل سرعت در این شرایط خاص بلامانع است. در هر حال برای خطوط طراحی شده براساس بده حداکثر ساعتی، سرعت خطوط لوله با اقطار بیش‌تر از حداقل قطر، نباید کمتر از ۰/۳ متر بر ثانیه شود.

۶-۳-۴- انتخاب قطر لوله

به‌منظور صرفه‌جویی اقتصادی باید حداقل قطر مورد نیاز برای لوله‌های شبکه انتخاب شود، به‌نحوی که جایگزینی قطرهای کوچک‌تر از آن موجب کاهش فشار شبکه از حداقل مجاز آن شود. حداقل قطر برای لوله‌های دارای شیر آتش‌نشانی و یا فاقد آن به شرح زیر است:

- حداقل قطر داخلی در لوله‌های فاقد شیر آتش‌نشانی معادل ۸۰ میلی‌متر برای شهرها و ۵۰ میلی‌متر برای کوچه‌های بن‌بست و همچنین روستاها توصیه می‌شود.
- حداقل قطر داخلی در لوله‌های دارای شیر آتش‌نشانی با توجه به ضوابط نیازهای آتش‌نشانی تعیین می‌شود و نباید از ۱۰۰ میلی‌متر کمتر باشد. حداقل قطر داخلی باید با محاسبات مصرف آتش‌نشانی و برقراری حداقل فشار در شبکه کنترل شود.
- در مواردی که فشار آب با رعایت حداقل قطر به‌دلیل توپوگرافی موجود، بیش از حداقل فشار مجاز شبکه است و محاسبات مصرف آتش‌نشانی نیز برقراری حداقل فشار در شبکه را نشان می‌دهد، می‌توان از لوله ۸۰ میلی‌متر برای نصب شیر آتش‌نشانی استفاده کرد.

۶-۳-۵- ضریب زبری

در انتخاب ضریب زبری لوله‌ها باید جنس لوله و پوشش داخلی آن، تعداد اتصالات و شیرآلات، کیفیت آب و تأثیری که افزایش عمر لوله بر ضریب زبری خواهد داشت مورد توجه قرار گیرد. در مراجع مختلف برای ضریب زبری براساس جنس، پوشش داخلی و عمر لوله، اعداد مختلفی پیشنهاد شده است. به‌طور کلی ضریب زبری لوله با توجه به تجربه طراح، مراجع موجود، فناوری ساخت لوله در زمان طراحی شبکه، کیفیت آب، کیفیت و جنس لوله و درنظر گرفتن وضعیت لوله در انتهای دوره طرح انتخاب می‌شود.

۶-۴- کیفیت و پایش‌های لازم آب تولید شده

پارامترها و شاخص‌های فیزیکی، شیمیایی و میکروبیولوژیکی آب در شبکه‌های توزیع باید از محدوده مجاز ارائه شده در استاندارد کیفیت آب آشامیدنی (استاندارد ۱۰۵۳) تجاوز نکند. همچنین با توجه به این‌که کلر از مهم‌ترین مواد گندزدا در شبکه‌های توزیع آب است، طراحی شبکه با توجه به وضعیت سرعت در لوله‌ها، تعداد نقاط کلرزی، زمان‌های کلرزی و نرخ تزریق کلر در هر نقطه باید به‌گونه‌ای باشد که مطابق استاندارد ۱۰۵۳ موسسه استاندارد و تحقیقات صنعتی ایران (ویژگی‌های فیزیکی و شیمیایی آب آشامیدنی) مقدار کلر باقی‌مانده در هیچ زمان و هیچ نقطه‌ای از شبکه (با توجه به pH آب) کمتر از ۰/۲ تا ۰/۴ میلی‌گرم بر لیتر نباشد. مقدار توصیه شده کلر آزاد باقی‌مانده پس از نیم ساعت زمان تماس در شرایط عادی، ۰/۵ تا ۰/۸ میلی‌گرم بر لیتر در هر نقطه از شبکه و ۰/۲ میلی‌گرم بر لیتر در محل مصرف آب و همچنین با توجه به pH آب و در شرایط اضطراری، همه‌گیری بیماری‌های روده‌ای و بلایای طبیعی، یک میلی‌گرم

بر لیتر است. در هر صورت باید دقت شود که کلر باقی مانده کم تر از حد مجاز، باعث خطر بروز آلودگی میکروبی می شود. از آن جا که کلر باقی مانده زیاد، باعث بوی نامطبوع، خطر بروز مسمومیت و همچنین تشکیل تری هالومتان (بسته به کیفیت آب) و افزایش خطر سرطان زایی می شود، در شرایط عادی در هیچ یک از نقاط شبکه نباید مقدار کلر باقی مانده از ۱ تا ۱/۲ میلی گرم بر لیتر بیش تر شود. به همین منظور باید بر اساس مندرجات نشریه ۴۳ طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور (بررسی وضعیت کلرزنی آب مشروب در کشور) و استاندارد ۱۰۵۳، نسبت به نمونه برداری منظم و متوالی از شبکه به منظور اندازه گیری کلر باقی مانده در نقاط مختلف شبکه اقدام کرد. همچنین با گسترش دامنه استفاده از نرم افزارهای تحلیل هیدرولیکی و کیفی در شرایط بهره برداری شبکه های توزیع آب می توان در کنار اندازه گیری های میدانی، مقادیر کلر باقی مانده در تمام گره های شبکه و در تمامی ساعات دوره زمانی مشخص را محاسبه نمود و با پایش مستمر این مقادیر، زمان و مقدار تزریق کلر در نقاط کلرزنی را تعیین و تنظیم کرد.

۶-۵- اجزای اصلی شبکه توزیع

۶-۵-۱- خطوط اصلی و فرعی توزیع آب، خطوط کمربندی

- تعریف شبکه اصلی: شبکه اصلی به عنوان لوله های اصلی، وظیفه توزیع آب به مناطق مختلف شبکه را بر عهده دارد و دارای خصوصیات زیر است:
 - عموماً حلقوی بوده و در این صورت با قطع جریان آب در یک لوله اصلی، سایر بخش های شبکه، دارای آب است.
 - حداقل قطر داخلی شبکه اصلی برای روستاها و شهرها (بسته به وسعت آن) از ۵۰ میلی متر (برای لوله های فاقد شیر آتش نشانی) تا ۲۵۰ میلی متر است.
 - شبکه اصلی معمولاً از معابر اصلی عبور می کند.
 - طراحی شبکه معمولاً با توجه به لوله های اصلی شبکه انجام می شود.
 - شبکه های فرعی از شبکه اصلی انشعاب می گیرند.
- تعریف شبکه فرعی: شبکه فرعی، وظیفه توزیع آب به مشترکین را بر عهده دارد و دارای خصوصیات زیر است:
 - کلیه انشعابات بر روی شبکه فرعی نصب می شود.
 - حداکثر تعداد انشعابات روی یک شاخه از شبکه فرعی ۱۵۰ رشته است.
 - حداکثر قطر آن ۲۵۰ میلی متر است.
- تعریف خطوط کمربندی: خطوط کمربندی بخشی از خطوط لوله اصلی شبکه توزیع است که با توجه به شرایط شهرسازی (از نظر وجود معابر کمربندی)، منطقه تحت پوشش یک مخزن را محصور می کند.

۶-۵-۲- مخازن زمینی و هوایی

تعاریف و ضوابط طراحی استفاده از مخازن زمینی و هوایی در بخش ۴-۸ این ضابطه ارائه شده است.

۶-۵-۳- سیستم‌های تامین فشار

در شبکه توزیع مناطقی از شهر یا روستا که اختلاف ارتفاع کافی برای ایجاد فشار آب توسط مخازن زمینی مرتفع وجود ندارد، به منظور تامین فشار از سه روش زیر استفاده می‌شود:

- احداث منابع هوایی با حجم و ارتفاع مناسب، متناسب با وسعت شبکه توزیع تحت پوشش آن: در این روش، آب از خروجی مخزن جمع‌آوری یا ذخیره، مستقیماً به منبع هوایی پمپاژ می‌شود. خروجی منبع هوایی نیز به شبکه توزیع، مرتبط شده و فشار آب یکنواختی را در سطح شهر یا روستا تامین می‌کند. کارکرد این سامانه به‌صورت یکنواخت بوده و استهلاک سامانه و هزینه‌های بهره‌برداری و نگهداری آن به‌طور نسبی از روش‌های دیگر کم‌تر است.

- استفاده از سامانه مشترک پمپاژ و منبع هوایی: در این روش آب از خروجی مخزن جمع‌آوری یا ذخیره، توسط تلمبه‌خانه هم‌جوار آن مستقیماً به شبکه توزیع پمپاژ می‌شود. از طرفی به‌دلیل ارتباط شبکه توزیع با منبع هوایی، در ساعات مصرف کم آب در طول شبانه‌روز، مازاد آب پمپاژ شده وارد منبع هوایی شده و در صورت پرشدن منبع، فرمان قطع کارکرد الکتروپمپ‌ها در تلمبه‌خانه صادر می‌شود. در این روش به دلیل تغییرات مصرف در سطح شبکه توزیع (در ساعات مختلف شبانه‌روز) و در صورت متناسب نبودن حجم ذخیره منبع هوایی با حجم لازم برای جبران نوسانات مصرف، فشار متغیر در شبکه ایجاد خواهد شد. در نتیجه ایجاد فشار متغیر، کارکرد سامانه به‌صورت غیریکنواخت درآمده و استهلاک سامانه و هزینه‌های بهره‌برداری و نگهداری از آن بالا خواهد رفت. قطع جریان برق، یا خاموش و روشن شدن الکتروپمپ‌ها و ایجاد جریان متغیر و ناپایدار در شبکه توزیع، سبب افزایش حوادث بر روی خطوط لوله و انشعابات شبکه می‌شود.

- استفاده از سامانه پمپاژ مستقیم به شبکه توزیع: در این روش به‌جای استفاده از منبع هوایی، آب از خروجی مخزن جمع‌آوری و ذخیره و یا چاه، مستقیماً به شبکه توزیع پمپاژ می‌شود. این روش معمولاً در شبکه‌هایی که اختلاف ارتفاع زمین کم بوده، بنا به ضرورت تا آماده شدن منبع هوایی یا مخازن زمینی مرتفع یا طرح‌های توسعه و ناحیه‌بندی، برای رفع کمبود فشار و تامین نیاز آبی شبکه، به‌صورت موقت و کوتاه مدت مورد استفاده قرار می‌گیرد. به‌دلیل بروز نوسانات مصرف در ساعات مختلف شبانه‌روز، توصیه می‌شود جریان پمپاژ به‌صورت غیریکنواخت برقرار شود. این موضوع علاوه بر نوسانات نامناسب فشار آب در سطح شبکه توزیع، سبب افزایش حوادث و استهلاک سامانه و بالا رفتن هزینه‌های بهره‌برداری، نگهداری و تعمیرات خواهد شد. در این روش، استفاده از الکتروپمپ‌های با دور متغیر می‌تواند تا حدودی از مشکلات بروز حوادث را کاهش دهد. اما به‌هرصورت، قطع ناگهانی جریان برق در شبکه نیز محتمل است که طبیعتاً برای شبکه‌های توزیع گسترده، مشکلاتی را در افزایش حوادث در پی دارد.

در این گونه سیستم‌ها انتخاب نوع و مدل مناسب تلمبه‌ها از حساسیت خاصی برخوردار است. در نتیجه با انتخاب نوع و مدل نامناسب، در شبکه توزیع نوسانات شدید فشار ایجاد می‌شود.

تذکر: نوسانات زیاد و مداوم فشار نسبت به فشار بالا با نوسان کم، موجب استهلاک بیش‌تر شبکه توزیع می‌شود. لذا لازم است طراحی به نحوی انجام شود که از ایجاد نوسان بیش از حد فشار آب در شبکه توزیع جلوگیری شود.

تبصره: روش نخست از ارجحیت و قابلیت اطمینان بیش‌تری برخوردار بوده و روش‌های دوم و سوم بنا به ضرورت و با توجیه کافی و در صورت محدودیت اعتبارات و به منظور حداکثر استفاده از تاسیسات موجود می‌تواند انتخاب شود. برای طراحی تلمبه‌خانه‌های آب به نشریه ۴۷۰ معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور (راهنمای طراحی تلمبه‌خانه‌های آب) مراجعه شود.

۴-۵-۶- انشعاب‌ها

انشعاب عبارت است از کلیه تجهیزاتی که به وسیله آن می‌توان آب را از شبکه توزیع به شبکه داخلی مشترکین هدایت کرد. در خطوط اصلی شبکه توزیع با قطر بیش از ۴۰۰ میلی‌متر باید از گرفتن هرگونه انشعاب خودداری شود. در صورت ضرورت، انشعابات از خط لوله‌ای که به موازات خط لوله اصلی اجرا می‌شود گرفته می‌شود. لازم به ذکر است در صورتی که در شهرها یا روستاهای با جمعیت کم، قطر لوله اصلی تغذیه کننده بدنه شبکه توزیع کم‌تر از ۴۰۰ میلی‌متر باشد نیز باید از گرفتن انشعاب از آن خودداری شود تا شرایط لازم برای کنترل و پایش شبکه توزیع فراهم شود. به‌طور کلی توصیه می‌شود حداکثر قطر لوله انشعاب دهنده به ۱۵۰ تا ۲۰۰ میلی‌متر محدود شود.

تبصره: در هر صورت نباید از بدنه اصلی شبکه انشعاب گرفته شود.

انتخاب قطر مناسب برای لوله انشعاب بسیار مهم است. در انتخاب قطر لوله انشعاب، بده لحظه‌ای مصرف، حداقل فشار در محل انشعاب و افت فشار شبکه لوله‌کشی داخل ساختمان (در محدوده طبقات مورد تعهد شرکت تامین‌کننده آب) تاثیرگذار است. قطر لوله انشعاب باید کم‌تر از یک سوم قطر لوله شبکه شهری باشد. حداقل این قطر برای ساختمان‌های ویلایی ۳/۴ اینچ (۲۰ میلی‌متر)، ساختمان‌های چند طبقه یک اینچ (۲۵ میلی‌متر) و مشترکین تجاری کم مصرف ۱/۲ اینچ (۱۲ میلی‌متر) است.

تذکر: در خصوص انشعابات پرمصرف نظیر ساختمان‌های بلندمرتبه ضروری است مشترک نسبت به احداث مخزن بعد از محل کنترل اقدام نماید. تامین فشار آب داخل ساختمان این گونه انشعابات به‌عهده مشترک است و به‌هیچ عنوان پمپاژ مستقیم از شبکه مجاز نیست.

نظر به کوتاه بودن خطوط لوله مستقیم و تعدد پیچ و خم‌ها در شبکه داخلی ساختمان، افت فشار موضعی ناشی از زانویی‌ها و شیرفلکه‌ها، نسبت به افت فشار خطی لوله‌ها قابل صرف‌نظر کردن نیست. برای محاسبه افت فشار در شبکه آبرسانی داخل ساختمان از روش واحدی (بارگذاری) استفاده می‌شود.

یادآوری: برای آشنایی با جزئیات انشعابات منازل به استانداردهای مربوطه رجوع شود.

۵-۵-۶- تاسیسات و تجهیزات جنبی

۵-۵-۶-۱- ضوابط تامین نیازهای آتش‌نشانی

در مورد هر شهر یا روستا ابتدا باید آمار، اطلاعات و امکانات آتش‌نشانی محلی، در حال حاضر و در آینده بررسی شده و متناسب با آن، شبکه توزیع آب و شیرهای آتش‌نشانی مربوط طراحی شود.

۵-۵-۶-۱-۱- نوع شیرهای آتش‌نشانی

به‌طور کلی این شیرها به دو نوع ایستاده (رو زمینی) و زیرزمینی تقسیم‌بندی می‌شود. انتخاب نوع شیر به شرایط خاص محلی، آب و هوایی و توجیه فنی و اقتصادی بستگی دارد.

۵-۵-۶-۱-۲- فاصله شیرهای آتش‌نشانی

- در مناطقی که خطر آتش‌سوزی زیاد است (مثل مناطق حساس و متراکم تجاری و صنعتی، بازار و مناطق مسکونی با تراکم زیاد) فاصله شیرهای آتش‌نشانی باید به‌نحوی باشد که در هر نقطه بتوان حداکثر از فاصله ۷۵ متری (با کمک شیلنگ) آب مورد نیاز برای آتش‌نشانی را از شبکه توزیع آب تامین کرد. در مراکزی که احتمال آتش‌سوزی‌های بزرگ وجود دارد (مثل انبار کالاهای قابل اشتعال)، باید ۲ الی ۳ شیر آتش‌نشانی در اطراف آن‌ها پیش‌بینی شود.

- در مناطقی که خطر آتش‌سوزی متوسط است (مثل مناطق مسکونی و تجاری با تراکم متوسط)، فاصله شیرهای آتش‌نشانی باید به‌نحوی باشد که در هر نقطه از شهر بتوان حداکثر از فاصله ۱۰۰ متری (با کمک شیلنگ) آب مورد نیاز برای آتش‌نشانی را از شبکه توزیع آب تامین کرد.

- در مناطقی که خطر آتش‌سوزی کم است (مثل مناطق مسکونی با تراکم کم)، فاصله شیرهای آتش‌نشانی باید به‌نحوی باشد که در هر نقطه از شهر بتوان حداکثر از فاصله ۱۵۰ متری (با کمک شیلنگ) آب مورد نیاز برای آتش‌نشانی را از شبکه توزیع آب تامین کرد.

- در مناطقی که خطر آتش‌سوزی بسیار کم باشد، با توجیه کافی می‌توان فواصل بیش‌تری را برای شیرهای آتش‌نشانی در نظر گرفت.

تبصره ۱: در چهارراه‌های اصلی باید حداقل یک شیر آتش‌نشانی ایستاده وجود داشته باشد. در چهارراه‌های بزرگ با ترافیک سنگین حداقل دو شیر آتش‌نشانی ایستاده در دو سمت متقابل چهارراه نصب شود.

تبصره ۲: در مجاورت مراکز عمومی بزرگ از قبیل بیمارستان‌ها، سینماها، مدارس و غیره، باید حداقل یک شیر آتش‌نشانی ایستاده نصب شود.

تبصره ۳: در مجاورت ایستگاه‌های پمپ بنزین و گاز باید حداقل دو شیر آتش‌نشانی ایستاده وجود داشته باشد.

۶-۵-۵-۱-۳- فشار مجاز شبکه برای آتش‌نشانی

فشار شبکه توزیع آب باید به نحوی باشد که در هنگام برداشت آب به منظور مصرف آتش‌نشانی در شرایط حداکثر مصرف روزانه و با احتساب افت فشار داخل شیلنگ‌ها، امکان برداشت آب با بده لازم وجود داشته باشد. در مراکزی که احتمال آتش‌سوزی‌های بزرگ وجود دارد (مثل انبار کالاهای قابل اشتعال) لازم است محاسبه فشار شبکه بر مبنای برداشت آب از ۲ الی ۳ شیر آتش‌نشانی انجام شود.

تبصره ۱: در مناطقی که شبکه قادر به تامین فشار لازم برای تامین آب مورد نیاز مصرف آتش‌نشانی نباشد باید با اتخاذ تدابیر دیگر از جمله کم کردن فاصله شیرها، امکان تامین آب برای آتش‌نشانی را بررسی کرد.

۶-۵-۵-۱-۴- بده قابل برداشت از هر شیر آتش‌نشانی

طراحی شبکه باید به نحوی باشد که برای مصارف آتش‌نشانی بتوان از هر شیر آتش‌نشانی به میزان ۱۰ لیتر بر ثانیه (برای مناطق با خطر آتش‌سوزی کم) و ۲۰ لیتر بر ثانیه (برای مناطق با خطر آتش‌سوزی زیاد) آب برداشت کرد. در مناطقی که خطر آتش‌سوزی بسیار کم باشد، با توجه کافی می‌توان بده کم‌تری تا ۷ لیتر بر ثانیه نیز در نظر گرفت. تبصره: در طراحی شبکه توزیع آب لازم است قبل از تهیه طرح قطعی، برای بررسی امکانات محلی با مسئولین اداره آتش‌نشانی محل مشورت شده و نظریات و تجربیات آنان مدنظر قرار گیرد.

۶-۵-۵-۱-۵- زمان آتش‌سوزی و بده مورد نیاز اطفای حریق

بده و زمان متوسط مورد نیاز برای اطفای حریق به منظور محاسبه شبکه توزیع و نیز تعیین ظرفیت اضافی مخازن براساس اطلاعات سازمان آتش‌نشانی مشخص می‌شود. در صورت عدم وجود اطلاعات می‌توان از جدول (۶-۱) استفاده کرد.

تبصره ۱: تعداد آتش‌سوزی‌های هم‌زمان نیز در این جدول منظور شده است.

تبصره ۲: در حالتی که احتمال آتش‌سوزی‌های بزرگ زیاد باشد، با صلاح دید اداره آتش‌نشانی محل می‌توان بده و زمان مورد نیاز اطفای حریق را بیش‌تر از مقادیر ارائه شده در جدول (۶-۱) در نظر گرفت. در هر صورت در کنترل محاسبات شبکه توزیع آب لازم است ملاحظات اقتصادی در اعمال بده آتش‌نشانی در گره‌های مصرف برای تصمیم‌گیری نهایی لحاظ شود.

تذکر: برای کنترل محاسبات باید با توجه به نوع بافت شهری و نقاط بحرانی در آن تعدادی شیر آتش‌نشانی در منطقه تحت پوشش هر مخزن با اعمال بده آتش‌نشانی در نظر گرفته شود. اعداد جدول (۶-۱) مربوط به مجموع بده قابل استفاده در اطفای حریق از چندین شیر آتش‌نشانی است که هر شیر بسته به اهمیت آتش‌سوزی می‌تواند یکی از بده‌های ۲۰، ۱۰ یا ۷ لیتر بر ثانیه باشد.

جدول ۶-۱- بده و زمان مورد نیاز اطفای حریق برحسب نوع بافت شهری زیر پوشش مخازن [۲۷]

ردیف	نوع بافت شهری	بده آتش‌نشانی (لیتر بر ثانیه)	زمان اطفای حریق (ساعت)
۱	مسکونی با تراکم بسیار کم	۱۶	۲
۲	مسکونی با تراکم کم	۳۲	۲
۳	مسکونی تا چهار طبقه و تجاری	۶۴	۲
۴	مسکونی با بیش از چهار طبقه و تجاری	۱۲۸	۲
۵	مناطق تولیدی و کارگاه‌های صنعتی	۱۲۸	۴
۶	مناطق تجاری، عمومی و صنعتی با احتمال خطر زیاد	۲۵۰	۴

۶-۵-۵-۲- سامانه‌های گندزدایی^۱

در شبکه‌های گسترده توزیع آب به‌منظور تامین حداقل میزان کلر باقی‌مانده در طول شبانه‌روز و در کلیه نقاط شبکه و پرهیز از افزایش میزان کلر دریافتی توسط اولین مشترک، تزریق مجدد کلر در نقاطی از شبکه لازم می‌شود. تعداد و موقعیت نقاط و نرخ تزریق کلر با استفاده از تلفیق نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی-کیفی و بهینه‌سازی و با رعایت محدودیت‌های فنی و بهداشتی انجام می‌شود.

تبصره: نکات فنی که در این مورد باید رعایت شود عبارت است از: رعایت زمان ماند مناسب و تامین حداقل کلر باقی‌مانده و امکان استقرار تجهیزات.

برای آشنایی بیش‌تر با تجهیزات کلرزنی در شبکه توزیع به نشریه ۵۹ طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی (تجهیزات کلرزنی) مراجعه شود.

۶-۵-۵-۳- تمهیدات و تاسیسات لازم برای شناسایی، ارزیابی و جلوگیری از هدررفت آب در شبکه

۶-۵-۵-۳-۱- مناطق مجزا (ایزوله) شده (DMA)^۲

به‌منظور انجام کنترل دائمی بازده حجمی شبکه توزیع و کنترل هدررفت آب در آن، ایزوله‌بندی (مجزاسازی) شبکه توزیع ضروری است. برای ایجاد منطقه ایزوله، شبکه توزیع آب تحت پوشش هریک از مخازن به مناطق مجزا شده با شبکه‌های کوچک‌تر تفکیک می‌شود که ورود و خروج آب به آن از یک یا چند مسیر محدود و مشخص صورت گرفته و از کلیه مناطق مجاور خود به وسیله بستن شیرهای قطع و وصل منطقه‌ای مجزا می‌شود.

۱- Rechlorination

۲- District Metering Area

براساس تعریف، هر منطقه ایزوله دارای خصوصیات مشخصی از نظر جمعیت، تعداد انشعاب، تعداد مشترکین، طول لوله اصلی و فرعی شبکه، نسبت طول لوله به انشعابات، تعداد و نوع مصرف کنندگان عمده شبانه، فشار متوسط شبانه، شرایط زیربنایی، قدمت شبکه، تعداد حوادث بر روی خطوط اصلی و انشعابات و غیره است. ابعاد ایزوله معمولاً بین ۵۰۰ تا ۵۰۰۰ مترمربع متغیر است ولی بهترین ابعاد ایزوله برای اندازه‌گیری جریان حداقل شبانه بین ۵۰۰ تا ۱۵۰۰ مترمربع مشترک است. برای آشنایی بیش‌تر با مناطق ایزوله به نشریه ۵۵۶ معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس جمهور (راهنمای شناخت و عوامل موثر در آب به حساب نیامده و راه کارهای کاهش آن) رجوع شود. برای شناخت مرزهای ایزوله و شیرآلاتی که باید بسته یا باز نگه‌داشته شوند استفاده از مدل تحلیل هیدرولیکی توصیه می‌شود.

برای سهولت انجام اندازه‌گیری‌های مربوط به مناطق مجزا شده در زمان بهره‌برداری، که با داده‌برداری و پایش آن‌ها زمینه لازم برای تعیین مقدار نشت در سامانه و برنامه‌ریزی لازم برای کاهش هدررفت فراهم می‌شود، لازم است در زمان طراحی، شبکه به ایزوله‌های مختلف تقسیم شده و تاسیسات لازم از قبیل حوضچه‌ها، کنتورهای اندازه‌گیری جریان و شیرهای قطع و وصل لازم برای قطع جریان به خارج از منطقه ایزوله پیش‌بینی شود.

برای شناخت و کاهش مقدار آب بدون درآمد، وجود کنتور و اندازه‌گیری دائم جریان و فشار شبکه ضروری است. لذا در مرحله طراحی باید در تمامی مبادی تولید آب و خروجی تصفیه‌خانه‌ها و مخازن، حوضچه‌های نصب کنتورهای حجمی در نظر گرفته شود. همچنین در کلیه نقاط حساس شبکه نیز حوضچه‌ها و تاسیسات لازم برای نصب فشارسنج‌های دائمی پیش‌بینی شود. کلیه نقاطی که جریان سنجی و فشار سنجی در آن‌ها ضروری است در نشریه ۵۵۶ معرفی شده‌اند.

به‌منظور کنترل دائمی بازده حجمی شبکه توزیع آب از کنتورهای جریان سنج ناحیه‌ای استفاده می‌شود و با برقراری ارتباط بین کنتورهای مذکور و در صورت وجود سامانه تله‌مترینگ می‌توان وضعیت جریان ورودی و یا خروجی از ناحیه ایزوله شده را در هر زمان پایش نمود.

تبصره: در آرایش‌های شبکه توزیع ذکر شده در بند ۶-۲، توصیه می‌شود که طراح امکان ایزوله کردن شبکه طراحی شده را در طرح اولیه خود مدنظر قرار دهد.

۶-۵-۵-۳-۲- رعایت ضوابط استاندارد در اجرای شبکه

عدم رعایت ضوابط استاندارد در اجرای شبکه توزیع و عدم انجام نظارت کافی در این زمینه باعث ایجاد نابسامانی‌ها و نواقصی می‌شود که باعث بروز و افزایش نشت و هدررفت آب می‌شود.

مهم‌ترین نکاتی که در این زمینه باید رعایت شود عبارت است از:

- استفاده از مصالح مناسب، با کیفیت کافی (دارای نشان کنترل کیفیت QC)، با کلاس فشاری مناسب
- بسترسازی مناسب، رعایت عمق استاندارد، ایجاد تراکم لازم برای خاک پوشش روی لوله
- انجام آزمایش فشار و اطمینان از آب‌بندی کافی لوله‌ها و تجهیزات نصب شده

- استفاده از قطرهای طراحی شده برای جلوگیری از افزایش یا کاهش بیش از حد فشار
 - اجرای تمام مخازن طراحی شده
 - ایجاد زون‌های فشاری و نواحی ایزوله (DMA)
 - نصب و تنظیم صحیح شیرآلات به‌خصوص شیرهای فشارشکن
 - احداث حوضچه‌های لازم برای استقرار کنتورهای حجمی و فشارسنج‌ها
 - تهیه کنتورهای با دقت بالا و نصب استاندارد آن‌ها در محل مشترکین
 - دقت و رعایت ضوابط استاندارد در نصب انشعابات
 - استقرار سامانه پایش از دور
 - قابلیت شستشو و تخلیه آب شبکه
 - قابلیت مقابله با بحران آب و جیره‌بندی از طریق شیرهای قطع و وصل اصلی
 - قابلیت نشت‌یابی (از طریق ایجاد نقاط دسترسی با فواصل مناسب برای نصب تجهیزات نشت‌یابی)
 - قابلیت کنترل و مدیریت فشار
 - قابلیت شناسایی مشترکین تحت پوشش شیرهای شبکه
 - حفظ شرایط استاندارد از نظر فواصل شیرها، محدوده تحت پوشش هر شیر، حداکثر تعداد شیر برای قطع آب یک لوله برای رفع ترکیدگی و ...
 - دسته‌بندی و بایگانی اسناد و مدارک و نقشه‌های طرح و نحوه گزارش‌گیری از آن در دفتر فنی کارفرما
- برای جزییات بیش‌تر به نشریه ۳۰۳ (مشخصات فنی عمومی کارهای خطوط لوله آب و فاضلاب شهری) [۱۹] مراجعه شود.

فصل ۷

سایر ضوابط طراحی و ملاحظات فنی

۷-۱- کلیات

در این فصل نکات ضروری در طرح‌های آب شهری و روستایی از قبیل حفاظت در مقابل آلودگی‌ها، انتخاب تجهیزات و مصالح، نحوه استقرار خطوط لوله و شیرها، سامانه مقابله با خوردگی و پایش از دور ارائه می‌شود.

۷-۲- حفاظت در مقابل آلودگی

حفاظت در مقابل هر نوع آلودگی یکی از اساسی‌ترین نکات در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب شرب است. به این منظور باید موارد زیر رعایت شود:

- نباید هیچ‌گونه اتصالی بین لوله و متعلقات حامل آب شرب و همچنین لوله و متعلقات حامل آب‌های با کیفیت نامطلوب (آب آلوده، نامطمئن و آب‌های استفاده مجدد) وجود داشته باشد.
- امکان برگشت آب از داخل اماکن مشترکین و یا وسایل مصرف به شبکه، چه از طریق سیفون شدن یا هر طریق دیگری وجود نداشته باشد.
- باید از عبور لوله‌های آب شرب از مجاری فاضلاب، زهکش‌ها، آدم‌روها و حوضچه‌های متصل به آن‌ها و همچنین نصب لوله‌های آب شرب در زمین‌های آلوده به فاضلاب اجتناب شود. در صورت اجبار به عبور لوله در تقاطع و یا هم‌جواری با موارد فوق، لازم است تمهیدات لازم در این خصوص رعایت شود.
- برای جلوگیری از آلودگی آب شرب در شبکه توزیع، زهکش حوضچه شیرها، کنتورها و سایر لوازم نباید مستقیماً به مجاری آب‌های سطحی و فاضلاب‌روها متصل شوند.
- زه‌آب و نشتاب حوضچه‌ها را چنان‌چه در معرض سیلاب قرار نگیرند می‌توان به سطح زمین و چاه‌های جاذب تخلیه کرد.
- در ساختمان حوضچه‌ها باید تدابیر لازم برای تهویه هوا پیش‌بینی شود.

۷-۳- رعایت ضوابط و نکات فنی

در طراحی و محاسبات هیدرولیکی شبکه‌های توزیع باید کلیه ضوابط موضوع این ضابطه رعایت شود. به‌علاوه باید به مسایلی از قبیل سهولت در امر بهره‌برداری، صرفه‌جویی در نیروی انسانی و تجهیزات، مصالح، محافظت در مقابل صدمات، خوردگی و زنگ‌زدن، مقاومت در برابر زلزله، اجتناب از هوا گرفتگی، امکانات دسترسی در دوران بهره‌برداری و ملاحظات پدافند غیرعامل نیز توجه کامل مبذول شود.

۷-۴- تجهیزات مورد استفاده در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع

تجهیزات مورد استفاده در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب شامل لوله‌ها، اتصالات، شیرآلات و متعلقات است که باید ضمن رعایت نکات فنی در طراحی و انتخاب آن‌ها، در سفارش خرید نیز با جدیدترین استانداردهای معتبر از نظر مشخصات فنی مطابقت داشته باشد. انتخاب مصالح از دو بعد ملاحظات فنی و اقتصادی صورت می‌گیرد. در مرحله مطالعات لازم است تاسیسات و امکانات موجود سامانه آبرسانی از جمله مخازن، لوله‌ها، ایستگاه‌های پمپاژ و غیره مورد بررسی قرار گیرد و در صورت سالم بودن از آن‌ها استفاده شود.

۷-۴-۱- لوله‌ها

به‌طور کلی نکات زیر باید در زمان مطالعات و طراحی در انتخاب جنس مدنظر قرار گیرد:

- امکان تهیه در محل و یا از نزدیک‌ترین فاصله
- ضریب زبری هیدرولیکی مناسب (ضریب CHW در فرمول هیزن ویلیامز تا حد امکان بزرگ و یا ضریب f در فرمول دارسی وایسباخ تا حد امکان کوچک باشد) بسته به نوع لوله و یا پوشش داخلی آن
- امکان آسیب‌پذیری لوله به‌هنگام حمل و نقل، ریشه کردن و کارگذاری لوله، یا به‌علت ضربات هیدرولیکی ناشی از تغییر جریان و یا ضربات خارجی
- مسایل مربوط به نصب، تعمیرات و نگهداری
- تغییر قطر و ضریب زبری در اثر رسوب‌گذاری
- قیمت تمام شده مشتمل بر اجرای پوشش‌های لازم
- مقاومت در مقابل فشارهای داخلی و ضربه قوچ (چکش آبی)
- مقاومت در مقابل بارهای خارجی و انتخاب بسترسازی با تکیه‌گاه مناسب
- سهولت حمل و نقل و هزینه‌های مترتب بر آن
- مقاومت در برابر عوامل خوردنده از داخل و خارج لوله و انتخاب پوشش و حفاظت‌های مناسب با توجه به‌میزان خوردگی محیط
- تغییر شکل‌پذیری لوله در مقابل نیروهای خارجی هنگام حمل و نصب و اثر آن بر روی پوشش داخلی
- محدودیت قطر
- مشکل شناور شدن لوله در مناطق باتلاقی و مناطق با سطح بالای آب زیرزمینی
- افزایش هزینه‌ها برای بسترسازی مناسب
- تغییر مقاومت فشاری لوله در اثر تغییر درجه حرارت آب و محیط
- مقاومت در مقابل عوامل محیطی
- امکان عبور از مناطق پر پیچ و خم کوهستانی

- حساسیت لوله در مقابل نشست غیرهمگن
 - سهولت نصب استاندارد انشعابات خانگی
- به‌منظور تحقق انتخاب مناسب تجهیزات در طرح، ضروری است ملاحظات و بررسی‌های زیر در زمان انجام مطالعات مرحله اول و قبل از تصمیم‌گیری در مورد نوع مصالح و تجهیزات صورت‌گیرد:
- بررسی منابع تامین لوله‌ها، اتصالات و شیرآلات در منطقه
 - بررسی و پیمایش مسیرهای ممکن برای انتقال آب و انتخاب مناسب‌ترین گزینه برای مسیر
 - بررسی توپوگرافی مسیر و انتخاب مناسب‌ترین شیوه برای انتقال آب
 - بررسی مقدماتی هیدرولیک و انتخاب قطر مناسب با توجه به نیاز آبی و ملاحظات فنی و اقتصادی آن
 - بررسی کلیه عوامل تاثیرگذار در انتخاب جنس لوله و اتصالات از قبیل جنس خاک، مسیر لوله‌گذاری، تملک اراضی، مسیل‌ها، سهولت لوله‌گذاری، تقاطع با جاده یا بزرگراه، حفر ترانشه‌های عمیق، خاکبرداری و خاکریزی‌ها، امکان رانش زمین، وجود گسل، زه‌کش بودن خاک مسیر لوله‌گذاری، وجود آبراهه‌های فصلی یا دائمی و نیز کیفیت آب جاری شده در آبراه‌ها و وجود راه‌های دسترسی
 - بالا بودن سطح آب زیرزمینی در مسیر
 - عبور از مجاری سطحی
 - بررسی کیفیت آب از نظر خوردگی و یا رسوب‌کنندگی
 - بررسی کیفیت خاک مسیر لوله‌گذاری از نظر شاخص‌های مختلف خوردگی از قبیل مقاومت مخصوص خاک، خصوصیات فیزیکی و شیمیایی خاک و باکتری‌های احیا کننده سولفات در خاک
 - بررسی عمق یخبندان براساس مطالعات هواشناسی در طول مسیر خط انتقال
 - بررسی تغییر درجه حرارت آب در منبع تامین آب
 - درنظر گرفتن ملاحظات بهداشتی
- انواع لوله‌هایی را که می‌توان در طرح‌های انتقال آب مورد استفاده قرار داد در سه ساختار اصلی فلزی، سیمانی و مواد سنتتیک (مصنوعی) تقسیم‌بندی می‌شوند. رتبه بندی لوله‌ها که نشان دهنده شدت مزایا و معایب آن‌ها است در جدول (۷-۱) ارائه شده است. استفاده از عبارت‌های نظیر عالی یا خیلی زیاد (۴)، خوب یا زیاد (۳)، متوسط یا کم (۲)، ضعیف یا خیلی کم (۱) برای مقایسه لوله‌ها در شرایط متعارف و یکسان عنوان شده است. لازم به ذکر است که برای جبران نقاط ضعف یا بالا بردن مقاومت هریک از انواع لوله‌ها می‌توان اقداماتی انجام داد که در مقایسه اقتصادی باید هزینه‌های مربوط نیز منظور شود.
- تذکر: در استفاده از اعداد جدول (۷-۱) باید تغییرات احتمالی در اثر پیشرفت فناوری‌های ساخت در زمان طراحی و همچنین کیفیت محصول تولیدی کارخانجات مختلف نیز درنظر گرفته شود.

جدول ۷-۱- امتیازبندی انتخاب نوع و جنس لوله‌ها

ردیف	فاکتورهای موثر در انتخاب جنس لوله	ساختار فلزی		ساختار سیمانی		ساختار سنتتیک (مصنوعی)	
		چدن نشکن	فولادی	آزبست سیمان*	بتنی مسلح	پلی اتیلن	پی وی سی جی آر پی
۱	امکان تهیه در محل و یا نزدیک‌ترین فاصله**						
۲	ضریب زبری	۲	۲	۳	۲	۳	۴
۳	عدم آسیب‌پذیری لوله به هنگام حمل و نقل، ریسک کردن و کارگذاری	۳	۴	۱	۱	۴	۳
۴	عمر لوله	۳	۳	۳	۳	۴	۴
۵	سهولت نصب و تعمیرات	۴	۲	۴	۱	۳	۴
۶	قیمت لوله و اتصالات***	۲	۱	۴	۴	۳	۳
۷	امکان ساخت در فشارهای کار مختلف	۳	۴	۲	۱	۳	۴
۸	امکان مقاومت در مقابل بارهای خارجی	۴	۴	۲	۳	۲	۳
۹	سهولت حمل و نقل و هزینه‌های مترتب آن	۲	۲	۲	۱	۴	۳
۱۰	مقاومت در برابر عوامل خوردنده داخلی و خارجی	۳	۱	۳	۲	۴	۴
۱۱	عدم محدودیت قطر	۳	۴	۳	۱	۳	۲
۱۲	عدم شناور شدن لوله در مناطق با سطح آب زیرزمینی بالا	۳	۳	۲	۴	۱	۱
۱۳	عدم نیاز به بسترسازی خاص	۴	۴	۱	۲	۳	۱
۱۴	عدم تغییر مقاومت فشاری لوله در اثر افزایش درجه حرارت	۴	۴	۴	۴	۱	۳
۱۵	مقاومت در برابر زلزله	۴	۳	۱	۲	۴	۲

* استفاده از لوله آزبست صرفاً در صورت صدور مجوز از مقامات مسئول امکان‌پذیر است و در هر صورت باید تبعات بهداشتی و محیط‌زیستی استفاده از آزبست بر روی سلامت انسان‌ها کاملاً مورد توجه قرار گیرد.

** با توجه به فاصله محل پروژه تا کارخانه سازنده امتیازبندی می‌شود.

*** در زمان انجام مطالعات نیاز به استعلام قیمت است.

تذکر: در مورد انتخاب جنس لوله روش AHP قابل استفاده است. اما در صورتی که در جدول مقایسه انواع جنس لوله‌ها، برای هر معیار تصمیم‌گیری مثل سهولت نصب، بسته به جنس لوله مثل پلی اتیلن، چدن و غیره، امتیازی در نظر گرفته شود، استفاده از روش ساده و کاربردی مجموع وزنی ساده (SAW)^۱ پیشنهاد می‌شود. امتیاز هر جنس لوله از رابطه (۷-۱) به دست می‌آید:

$$\text{امتیاز هر جنس لوله} = \sum_{i=1}^n W_j C_j \quad (7-1)$$

که W_j : وزن و میزان اهمیت هر معیار تصمیم‌گیری، n : تعداد معیارها و C_j : امتیازی است که به هر معیار بسته به جنس لوله داده شده است. در نهایت هر جنسی که بیش‌ترین امتیاز را داشته باشد به‌عنوان بهترین جنس لوله انتخاب می‌شود.

نکته مهم، وزن معیارهای انتخاب جنس لوله است که باید با نظر کارشناسی و قضاوت مهندسی یا با استفاده از ماتریس مقایسات زوجی به دست آید. برای آشنایی بیش‌تر با این روش به پیوست ۶ مراجعه شود.

۷-۴-۲- شیرها

به‌طور کلی شیرها برحسب کاربردشان در خطوط انتقال یا شبکه‌های توزیع به دو دسته عمده تقسیم می‌شوند:

الف- شیرهایی که برای سهولت راهبری، نگهداری و تعمیرات در خطوط لوله مورد استفاده قرار می‌گیرند، نظیر شیرهای قطع و وصل جریان، شیر حفاظت از شکستگی، شیر هوا، شیر تخلیه، شیر آتش‌نشانی

ب- شیرهایی که برای کنترل هیدرولیکی خطوط لوله مورد استفاده قرار می‌گیرند، نظیر شیر فشارشکن، شیر یک‌طرفه، شیر کنترل جریان

نکته مهم در این بحث، رعایت موقعیت استقرار شیرها، نوع، تعداد، قطر و فواصل شیرها از یکدیگر است. لازم به ذکر است که استانداردهای مربوط به شیرآلات و ضوابط انتخاب نوع و اندازه شیرآلات در نشریه ۵۲۹ [۳۳] ارائه شده است و در این ضابطه صرفاً به برخی موارد مرتبط با طراحی سامانه‌های آبرسانی به اختصار اشاره می‌شود.

۷-۴-۲-۱- شیرهای عمومی

۷-۴-۲-۱-۱- شیر قطع و وصل

این شیرها در انواع مختلف کشویی^۱، پروانه‌ای^۲، بشقابی^۳ و کروی^۴ ساخته می‌شوند. ساده‌ترین و ارزان‌ترین نوع شیرهای قطع و وصل، نوع کشویی است.

- شیر کشویی برای قطع و وصل جریان آب در خطوط لوله مورد استفاده قرار می‌گیرد. این شیر رایج‌ترین نوع شیر در شبکه‌های توزیع آب است.

- شیر کشویی از دیدگاه بهره‌برداری، نگهداری و تعمیرات، دارای کارایی‌های مختلفی نظیر شناسایی شبکه، استفاده در مواقع بروز حادثه، اجرای عملیات تعیین محدوده نشت، شناسایی نشت شبکه و ایزوله کردن شبکه است.

۱- Gate Valve

۲- Butterfly Valve

۳- Glob Valve

۴- Ball Valve

- تعداد شیرها باید کافی بوده و به نحوی روی خطوط لوله پیش‌بینی شوند که هنگام قطع آب و تعمیرات، احتمال ورود آلودگی به داخل لوله به حداقل ممکن برسد.
- معمولاً در هر تقاطع حداقل دو عدد شیر در نظر گرفته می‌شود.
- معمولاً شیرها به نحوی روی خطوط لوله تعبیه می‌شوند که برای خطوط با اقطار پایین (تا ۴۰۰ میلی‌متر) باعث قطع آب در طول بیش‌تر از ۴۰۰ متر نشود. فواصل بین شیرها در اقطار بیش از ۴۰۰ میلی‌متر از ۵۰۰ تا ۷۰۰ متر و در خطوط آبرسانی (با توجه به امکان دسترسی به شیرخانه‌ها، سهولت در آزمایش فشار خطوط لوله در زمان راه‌اندازی، جلوگیری از هدررفت آب در زمان تعمیرات و همچنین جنس و قطر لوله، شرایط طرح و عوامل اقتصادی)، از ۱۵۰۰ تا ۴۰۰۰ متر در نظر گرفته می‌شود.
- معمولاً در اقطار بیش از ۲۵۰ میلی‌متر به‌جای شیر کشویی از شیر پروانه‌ای و برای اقطار بزرگ‌تر از ۶۰۰ میلی‌متر از شیر پروانه‌ای همراه با کنارگذر استفاده شود.
- به لحاظ اهمیت این شیرها در قطع جریان آب اکیدا توصیه می‌شود که از شیرهای کشویی زبانه لاستیکی استفاده شود تا در زمان بستن شیرها، نشت اتفاق نیفتد.
- شیرها باید طوری در نظر گرفته شوند که ترکیدگی یک لوله باعث قطع آب در لوله‌های تغذیه‌کننده اصلی نشود مگر آن‌که قطع آب در اثر حادثه بر روی خود تغذیه‌کننده باشد.
- توصیه می‌شود شیرهایی که در داخل حوضچه‌ها نصب می‌شوند مجهز به اتصالات مخصوص برای پیاده کردن باشند.

۷-۴-۲-۱- شیر آتش‌نشانی^۱

شرایط استفاده از شیرهای آتش‌نشانی باید منطبق با ضوابط مندرج در بند ۶-۵-۱ این ضابطه باشد.

۷-۴-۲-۳- شیر هوا^۲

هدف اصلی از نصب شیرهای هوا در خطوط لوله، برقراری جریان ورود و خروج هوا به لوله در مواقع راه‌اندازی و تخلیه لوله‌ها در زمان تعمیرات است. در مواقع راه‌اندازی و تخلیه شبکه توزیع، این عمل توسط شیرهای آتش‌نشانی و در زمان

۱- Fire Hydrant

۲- Air Valve

بهره‌برداری، توسط شیرهای مصرف مشترکین و شیرهای آتش‌نشانی انجام می‌گیرد. در خطوطی که انشعاب مشترکین و شیر آتش‌نشانی وجود ندارد (به‌خصوص خط لوله خروجی مخزن تا اولین انشعاب مشترکین) باید شیر هوا در نظر گرفته شود.

انواع شیرهای هوا به شرح زیر است:

- شیر هوای یک روزنه^۱: برای فشارهای کاری کم تا متوسط (تا ۱۰ بار) و فقط برای ورود و خروج حجم هوای کم برای اقطار کمتر از ۳۰۰ میلی‌متر کاربرد دارد.
 - شیر هوای دو روزنه^۲: علاوه بر فشارهای بالا (بیش از ۱۰ بار) برای مواردی که موضوع تخلیه و ورود هوا مدنظر باشد نیز کاربرد دارد.
 - شیرهای ضد خلاء^۳: از این شیرها برای ورود هوا به داخل لوله به‌منظور جلوگیری از ایجاد خلاء استفاده می‌شود.
- همچنین در نقاطی که براساس تحلیل ضربه قوچ نیاز به نصب شیر هوا وجود دارد انتخاب نوع شیر، قطر، محل استقرار و فواصل آن با توجه به موارد زیر تعیین می‌شود:
- نصب شیر باید در نقاط مرتفع (گرده ماهی) مسیر خط انتقال انجام شود. همچنین در نقاطی از خطوط انتقال آب که امکان تجمع هوا وجود دارد مانند کاهش شیب و تغییرات ناگهانی فشار، شیر تخلیه هوا باید تعبیه شود.
 - در مسیرهایی که تقریباً مسطح بوده و یا تغییر جهت شیب در فاصله بیش از ۶۰۰ تا ۸۰۰ متر رخ نمی‌دهد باید در فاصله ۶۰۰ تا ۸۰۰ متر یک شیر هوا در نظر گرفته شود.
 - قطر شیر هوا به خصوص در خطوط پمپاژ باید با توجه به شیب خط لوله محاسبه شود. توصیه می‌شود در خطوط پمپاژ به دلیل تغییرات سریع و ناگهانی فشار آب از شیر هوای دو روزنه استفاده شود. همچنین جدول (۲-۷) می‌تواند به عنوان راهنما برای انتخاب قطر شیر هوا مورد استفاده قرار گیرد.

جدول ۲-۷- راهنمای تعیین قطر شیر هوا [۷۲]

قطر شیر هوا (میلی‌متر)	قطر لوله اصلی (میلی‌متر)
۸۰	< ۲۵۰
۱۰۰	۲۵۰-۶۰۰
۱۵۰	۶۰۰-۹۰۰
۲۰۰	۹۰۰-۱۲۰۰

۱- Single Air Valve

۲- Double Air Valve

۳- Anti Surge Air Valve

۲۵۰ یا بزرگ‌تر	۱۸۰۰-۱۴۰۰
----------------	-----------

- برای انجام تعمیرات لازم است روی لوله انشعاب یک شیر قطع و وصل قبل از شیر هوا با همان قطر لوله انشعاب نصب شود.
- شیر هوا باید در داخل حوضچه قرار گیرد.
- در شیرهای هوا باید پیش‌بینی‌های لازم برای جلوگیری از نفوذ آلودگی‌های احتمالی (گرد و خاک، حشرات و غیره) به داخل شبکه انجام گیرد.
- برای جلوگیری از ورود آب‌های سطحی به داخل حوضچه شیر هوا، به خصوص در مسیرهای خارج از شهر، سقف حوضچه باید حداقل ۱۵ سانتی‌متر بالاتر از سطح طبیعی زمین قرار گیرد.
- در لوله‌های با قطر ۱۰۰۰ میلی‌متر و بزرگ‌تر، بهتر است شیر هوا در روی سهراهی با ناف ۶۰۰ میلی‌متر نصب شود تا دسترسی به داخل لوله از طریق انشعاب شیر هوا امکان‌پذیر باشد.
- برای تخلیه هوا هنگام پرکردن و یا تامین هوا هنگام تخلیه لوله‌های انتقال آب، در نظر گرفتن شیرهای هوا با روزنه بزرگ ضروری است.
- چنان‌چه حوضچه شیرهای خودکار تخلیه هوا در معرض سیل و جمع شدن آب قرار داشته باشد، لازم است اقدامات حفاظتی انجام شود.

۷-۴-۱-۴- شیر تخلیه آب^۱

هدف از نصب شیر تخلیه، تخلیه آب لوله در زمان شستشو، گندزدایی و تعمیرات است که قطر و محل نصب آن به شرح زیر تعیین می‌شود:

- قطر شیر تخلیه برای لوله‌های خطوط انتقال به شرح جدول (۷-۳) است.

جدول ۷-۳- راهنمای تعیین قطر شیر تخلیه در خطوط انتقال آب [۷۲]

قطر لوله اصلی (میلی‌متر)	قطر شیر تخلیه (میلی‌متر)
< ۳۰۰	۸۰
۳۰۰-۶۰۰	۱۰۰
۷۰۰-۱۰۰۰	۱۵۰
۱۱۰۰-۱۴۰۰	۲۰۰
> ۱۴۰۰	۲۵۰

- در نقاط پست خطوط لوله، شیر تخلیه در نظر گرفته شود.
- محل شیرهای تخلیه در خطوط انتقال با توجه به پروفیل طولی خط، سهولت تخلیه و تاسیسات مجاور تعیین می‌شود.
- تخلیه آب از خط لوله در زمان شستشو، گندزدایی و تعمیرات ضروری است. در شبکه توزیع معمولاً این عمل توسط شیرهای آتش‌نشانی انجام می‌گیرد.
- سعی شود تا آنجا که ممکن است در محل‌هایی که امکان تخلیه آب به مجاری آب‌های سطحی وجود دارد شیر تخلیه پیش‌بینی شود.
- فواصل بین شیرها از ۱/۵ تا ۲ کیلومتر توصیه می‌شود، ضمن این‌که استفاده از سامانه دوتایی مجموعه شیرهای قطع و وصل و تخلیه آب در برخی از نقاط پست با فشار بالا ضروری است.
- لوله‌های تخلیه نباید مستقیماً به مجاری آب‌های سطحی و فاضلاب‌روها متصل شود و قبل از تخلیه به مجاری آب‌های سطحی، باید حوضچه تخلیه در نظر گرفته شود.
- در انتهای لوله تخلیه، برای جلوگیری از ورود مواد آلود کننده، حشرات و جانوران به داخل لوله، باید دریچه تخلیه^۱ (بادبزی) در نظر گرفته شود.
- برای سهولت بهره‌برداری و جلوگیری از نشت، توصیه می‌شود از یک مجموعه دوتایی شیرهای تخلیه به صورت سری استفاده شود.

۷-۴-۲- شیرهای کنترل

این‌گونه شیرها عمل کنترل هیدرولیکی فشار و جریان آب را در خطوط انتقال یا شبکه‌های توزیع انجام می‌دهند. با توجه به آن‌که در سامانه‌های انتقال و توزیع آب، محل تامین، محل تصفیه‌خانه، محل ایستگاه‌های پمپاژ و محل مخازن ذخیره و نقاط مصرف، از نظر مسافت و توپوگرافی مسیر، دیکته کننده روش انتقال و توزیع آب خواهند بود، لذا کاربرد شیرهای کنترل کننده به‌منظور سهولت بهره‌برداری و نگهداری و حفظ ایمنی سامانه ضروری است. شیرهای کنترل در سامانه‌های فوق انواع مختلفی دارد که از مهم‌ترین آن‌ها می‌توان به شیرهای کنترل فشار آب و شیرهای کنترل جریان آب اشاره کرد. به‌طور کلی شیرهای کنترل کننده فشار آب شامل شیر فشار شکن، شیر اطمینان و شیر ثابت نگه‌دارنده فشار می‌باشند. شیرهای کنترل کننده جریان آب نیز شامل شیرهای کنترل بده، شیرهای کنترل سطح آب در مخازن و

۱- Flap Valve

شیرهای یک طرفه می‌باشند. لازم است در انتخاب شیرهای کنترل با توجه به فشار و بده جریان، محدوده خلا‌زایی شیر کنترل شود.

۷-۴-۲-۱- شیر فشارشکن^۱

این شیر یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب محسوب می‌شود که به وسیله آن می‌توان فشار آب را تا مقدار مورد نیاز کاهش داده یا تنظیم کرد. در خطوط انتقال آب به صورت ثقلی، برای جلوگیری از فشارهای بالا و در نتیجه کاهش حوادث و هدررفت آب و نیز کاهش فشار کار لوله و ضخامت لوله‌ها و در نتیجه کاهش هزینه‌ها، استفاده از شیر فشارشکن توصیه می‌شود. برای تعیین محل بهینه استقرار شیرهای فشارشکن در خطوط انتقال آب لازم است پروفیل هیدرولیکی خط انتقال ترسیم و براساس محدودیت‌های فنی از قبیل فشار آب، منحنی خلا‌زایی شیر و هزینه‌های تهیه لوله (از نظر جنس، ضخامت یا کلاس فشار لوله) نسبت به تعیین محل استقرار شیر و تعداد آن تصمیم‌گیری کرد. قطر شیر فشارشکن با در نظر گرفتن بده مورد نیاز، سرعت بهینه و فشار ورودی و خروجی پیشنهادی شرکت سازنده تعیین می‌شود.

استفاده از حوضچه فشارشکن به جای شیر فشارشکن، در بعضی از طرح‌ها پیشنهاد می‌شود. لازم به ذکر است که استفاده از حوضچه فشارشکن علاوه بر هزینه‌های احداث و تملک زمین، احتمال سرریز شدن و اتلاف آب را دربر خواهد داشت، ضمن آن‌که در مناطق سردسیر نیز احتمال یخ‌زدگی آب در حوضچه وجود خواهد داشت. بنابراین در استفاده از حوضچه فشارشکن در خطوط انتقال به صورت ثقلی، باید ملاحظات فوق با توجه به سایر مسایل فنی و همچنین مسایل بهداشتی و جلوگیری از آلودگی در نظر گرفته شود. در صورت ضرورت، استفاده از حوضچه فشارشکن بیش‌تر در خطوط انتقال آب خام توصیه می‌شود.

در استفاده از شیر فشارشکن در اقطار کوچک‌تر از قطر خط انتقال، باید هزینه‌های تهیه شیر و اتصالات برای تغییر قطر، در مقابل هزینه استفاده از شیر فشارشکن هم قطر لوله خط انتقال، مورد بررسی و مقایسه اقتصادی قرار گیرد. شیر فشارشکن در شبکه‌های توزیع برای انجام ناحیه‌بندی فشار شبکه، انجام مدیریت فشار در سطح شبکه و یکنواخت کردن فشار، مورد استفاده قرار می‌گیرد. تراز محل استقرار شیر فشارشکن در سطح شبکه، با توجه به طرح ناحیه‌بندی و براساس حداکثر فشار مجاز و خطوط تراز ارتفاعی زمین تعیین می‌شود.

برای تعیین مقدار فشار خروجی شیر فشارشکن در خطوط انتقال آب باید به نکات زیر توجه شود:

- پروفیل هیدرولیکی مسیر خط انتقال در ناحیه پایین‌دست شیر

۱- Pressure Reducing Valve (PRV)

- بحرانی‌ترین نقاط مسیر در پایین‌دست (مرتفع‌ترین، گودترین و دورترین نقاط)
 - جنس و کلاس فشار لوله
 - منحنی خلاءزایی شیر فشارشکن (با توجه با کاتالوگ کارخانه سازنده)
 - بهینه کردن تعداد و محل نصب شیرهای فشارشکن
- تعیین مقدار فشار خروجی شیر فشارشکن در شبکه توزیع با رعایت بند ۶-۲-۱-۲ براساس تامین حداقل فشار در حداکثر مصرف شبکه در نقاط بحرانی (مرتفع‌ترین، نزدیک‌ترین و دورترین نقاط) انجام می‌شود.
- تذکر: به‌منظور کاهش هرگونه فشار اضافی در شبکه که در عین حفظ حداقل فشار استاندارد باعث کاهش نشت، حوادث و مصارف ناخواسته آب می‌شود، استفاده از کنترل‌کننده فشار که به همراه شیر فشارشکن عمل می‌کند برای مناطقی که ناحیه‌بندی فشار انجام شده است توصیه می‌شود.
- با توجه به هزینه‌های تهیه و نصب شیر فشارشکن، توصیه می‌شود که استفاده از شیر فشارشکن در خطوط انتقال و شبکه توزیع به حداقل ممکن تقلیل یابد و عمدتاً برروی خطوط اصلی شبکه توزیع در محل جداسازی مناطق فشاری در نظر گرفته‌شود.
 - در نقاطی که تعبیه شیر فشارشکن ضروری است، دو شیر فشارشکن (یکی به‌عنوان یدک) به‌منظور انجام تعمیرات و سایر مسایل بهره‌برداری در نظر گرفته‌شود.
 - لازم است توری فلزی مشبک یا فیلتر برای جلوگیری از ورود ذرات ماسه به داخل شیر فشارشکن پیش‌بینی شود.
 - در انتخاب شیر فشارشکن، حدود کار شیر از نظر فشارهای ورودی و خروجی مورد نیاز، با مشخصات سازنده کنترل شود.
 - توصیه می‌شود بعد از شیر فشارشکن (در جهت جریان) شیر هوا در نظر گرفته‌شود.

۷-۴-۲-۲- شیر اطمینان^۱

این شیر یکی دیگر از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی فشار آب در خطوط انتقال محسوب می‌شود که به‌وسیله آن می‌توان از بروز فشارهای بالا، ناشی از قطع ناگهانی جریان آب در خطوط انتقال، جلوگیری کرد. کاربرد عمده این شیر در خطوط پمپاژ آب با اقطار کوچک است و محل نصب آن در خط رانش ایستگاه پمپاژ توصیه می‌شود. به‌منظور جلوگیری از هدررفت آب در زمان عملکرد شیر، خروجی شیر را می‌توان به خط لوله مکش ایستگاه پمپاژ مرتبط کرد. انتخاب قطر مناسب

برای شیر اطمینان، براساس سرعت جریان آب، حداکثر فشار آب و قطر خط انتقال و با توجه به راهنمای کارخانه‌های سازنده شیرآلات (برای محاسبه و انتخاب شیر اطمینان) و نیز نشریه ۵۱۷ معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور (دستورالعمل انتخاب و طراحی تجهیزات کنترل ضربه قوچ در تاسیسات آبرسانی شهری) صورت می‌گیرد.

۷-۴-۲-۳- شیر ثابت نگه‌دارنده فشار^۱

این شیر نیز یکی دیگر از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی آب در خطوط انتقال آب محسوب می‌شود که به‌وسیله آن می‌توان فشار آب را در ناحیه بالادست شیر ثابت نگه‌داشت. کاربرد این شیر در انتقال آب به منابع هوایی و خروجی تلمبه‌ها (برای ثابت نگه داشتن بده و راندمان) و نیز در محل تقاطع خطوط انتقال یا انشعاب مجموعه‌ای از مصرف‌کنندگان از شبکه توزیع است. انتخاب قطر مناسب شیر ثابت نگه‌دارنده فشار براساس توصیه کارخانه سازنده و راهنمای انتخاب آن صورت می‌گیرد.

۷-۴-۲-۴- شیر کنترل بده^۲

این شیر یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب در خطوط انتقال آب محسوب می‌شود که به‌منظور کنترل و محدود کردن بده جریان و نیز ثابت نگه‌داشتن بده خروجی شیر با وجود تغییرات فشار و مصرف، مورد استفاده قرار می‌گیرد. کاربرد عمده این شیر در خطوط انتقال آب به‌صورت ثقلی و در محل انشعابات، ورودی به مخازن و تصفیه‌خانه‌ها و نیز خروجی سدها است. از جمله نمونه‌های این گونه شیر می‌توان به شیر سوزنی^۳ (که نقش کنترل بده و کاهش فشار زیاد را برعهده دارد) و شیر بشقابی، با امکان کنترل دقیق و موثر بده و فشار آب، اشاره کرد. توصیه می‌شود شیر کنترل جریان به صورت دوتایی موازی در نظر گرفته شود. لازم به ذکر است که استفاده از این نوع شیر برای کنترل جریان آب در خطوط انتقال ثقلی و جلوگیری از بروز جریان نیمه پر به‌منظور حفظ پیوستگی و یکنواختی جریان و افزایش کارایی و ایمنی خط انتقال الزامی است.

۱- Pressure Sustaining Valve

۲- Flow Control Valve

۳- Needle Valve

۷-۴-۲-۵- شیر کنترل سطح آب در مخازن^۱

این شیر یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب ورودی به مخازن با عملکرد کنترل سطح آب است که برای کنترل و حفظ سطح آب در مخازن مورد استفاده قرار می‌گیرد. عمل کنترل جریان توسط پیلوت مرتبط با شیر صورت می‌گیرد. کاربرد این شیر در خطوط انتقال آب به صورت ثقلی و در محل ورودی به مخازن یا حوضچه‌های فشارشکن است. با تغییر سطح آب در مخازن در حد فاصل بین حداقل و حداکثر تنظیم شده، فرمان قطع و یا وصل تدریجی جریان شیر توسط پیلوت آن صادر می‌شود.

۷-۴-۲-۶- شیر یک طرفه^۲

این شیر یکی از انواع شیرهای کنترل هیدرولیکی جریان آب است که فقط امکان عبور جریان در یک جهت را ایجاد می‌کند. این شیر معمولاً در خطوط رانش تلمبه‌ها در ایستگاه پمپاژ یا در خطوط انتقال به صورت پمپاژ با ارتفاع استاتیکی زیاد کاربرد دارند. این شیر در انواع مختلفی ساخته می‌شود و از مزایای آن می‌توان به داشتن قابلیت تنظیم و کنترل سرعت باز و بسته شدن، اشاره کرد که در کاهش ضربه آب موثر است. برای کسب اطلاعات بیش تر به نشریه ۵۱۷ [۳۲] رجوع شود.

۷-۴-۲-۷- شیر حفاظت شکستگی خط لوله^۳

این شیر برای حفاظت خط لوله برای عبور جریان زیاد ناشی از شکستگی در خط لوله که در اثر حادثه و یا حوادث طبیعی نظیر سیل، زمین لرزه رخ می‌دهد، مورد استفاده قرار می‌گیرد. این شیر نسبت به سرعت جریان حساس بوده و در اثر افزایش سرعت آب در خط لوله برای بستن و قطع جریان فعال می‌شود. مدار جریان این شیر، قابلیت تنظیم و کالیبراسیون را برای سرعت‌های مختلف دارد. این شیر معمولاً در خطوط انتقال آب به صورت ثقلی و یا در خطوط انتقال به صورت پمپاژ قابل کاربرد است. ذکر این نکته ضروری است که نصب شیر هوای دو روزنه در ناحیه پایین دست جریان این شیر، برای ورود جریان هوا به داخل خط لوله در زمان عملکرد شیر، الزامی است.

تذکر: با توجه به احتمال وقوع برگشت جریان^۴ و یا اتصال متقابل^۱ استفاده از تجهیزات جلوگیری از وقوع برگشت جریان و اتصال متقابل مانند شیرهای کنترل دوگانه^۲ و نظایر آن در انشعابات پرریسک حائز اهمیت است.

۱- Float Valve

۲- Check Valve (Non Return Valve)

۳- Burst Safty Valve

۴- Backflow

۷-۴-۳- سامانه اندازه‌گیری جریان

با توجه به اهمیت فوق‌العاده اندازه‌گیری جریان در بهره‌برداری بهینه از سامانه‌های آبرسانی، لازم است در هنگام طراحی، نوع و اندازه کنتورهای مورد نیاز و حوضچه‌های مربوطه در نقاط مختلف از جمله خروجی آبگیر، تصفیه‌خانه، مخازن و ایستگاه‌های پمپاژ و نقطه ورودی به نواحی زیردست مخازن، مناطق فشاری و مناطق مجزا شده برای اندازه‌گیری (ایزوله) مشخص شود.

تذکر: در انتخاب نوع کنتور لازم است به کیفیت آب و قطر، جنس، ضخامت و فشار کاری لوله توجه شود و در انتخاب محل نصب آن نیز ضوابط توصیه‌شده توسط کارخانه سازنده برای افزایش کارایی و دقت اندازه‌گیری رعایت شود.

۷-۵- نحوه اجرای خطوط لوله

پس از انجام طراحی و تعیین مشخصات لوله‌ها و تجهیزات، لازم است نقشه‌های اجرایی تهیه شود. مهم‌ترین مسئله پس از تهیه نقشه‌های اجرایی، اجرای صحیح و اصولی و منطبق بر طرح است که در این راستا رعایت موارد زیر ضروری است.

۷-۵-۱- استانداردها

مشخصات نصب خطوط لوله باید مطابق مشخصات فنی، استانداردهای معتبر ملی و بین‌المللی و دستورالعمل‌های کارخانه سازنده باشد. برای آگاهی از جزییات به نشریه ۳۰۳ [۱۹] رجوع شود.

۷-۵-۲- بسترسازی و خاکریزی

بسترسازی و خاکریزی اطراف و روی لوله‌ها با توجه به جنس لوله (درجه انعطاف‌پذیری)، عمق نصب، بارهای خارجی و جنس زمین طراحی می‌شود. برای بسترسازی و پرکردن ترانشه، باید از مصالح مناسب که به‌صورت لایه لایه ریخته و کوبیده شده استفاده کرد و سنگ‌های درشت تا عمق ۲۰ سانتی‌متر باید از زیر لوله خارج شود. برای آگاهی از جزییات به نشریه ۳۰۳ [۱۹] رجوع شود.

۷-۵-۳- عمق پوشش روی لوله

تمام خطوط لوله آب که در زیر زمین نصب می‌شوند باید دارای پوشش کافی برای جلوگیری از یخبندان و اثرات بار خارجی باشند و چنانچه امکان در نظر گرفتن پوشش کافی وجود نداشته باشد یا لوله در روی زمین نصب شود باید در مقابل یخبندان، گرمای محیط و ضربات خارجی حفاظت شود.

۷-۵-۴- تکیه‌گاه

برای جلوگیری از حرکت شیرها و متعلقات لوله (شامل سه‌راهی‌ها، زانویی‌ها، تبدیلی‌ها و درپوش‌ها) و همچنین حرکت طولی لوله در شیب‌های زیاد، باید تکیه‌گاه، میله بست و یا اتصالات مناسب دیگر پیش‌بینی شود.

۷-۵-۵- جدا کردن خطوط لوله آب، فاضلاب‌روها و مجاری فاضلاب و آب‌های سطحی

برای تعیین فاصله مناسب مابین خطوط لوله آب و مجاری فاضلاب و آب‌های سطحی، نکات زیر باید مورد توجه قرار گیرد:

- جنس و نوع لوله‌ها و مجاری و اتصالات آب و فاضلاب
- جنس خاک
- تنش‌های ناشی از حفاری برای نصب لوله‌های جدید بر روی لوله‌های موجود
- نحوه اتصال انشعابات مشترکین به خطوط لوله آب و فاضلاب
- موقعیت لوله‌های آب و فاضلاب نسبت به یکدیگر
- فضای لازم برای تعمیر و تغییر لوله‌های آب و فاضلاب
- موقعیت لوله‌های آب در اطراف آدم‌روها

۷-۵-۶- نصب موازی لوله‌های آب و مجاری فاضلاب

خطوط لوله آب باید حداقل در فاصله افقی ۳ متری و فاصله عمودی ۳۰ سانتی‌متری از فاضلاب‌روهای موجود و یا پیشنهادی قرار گیرند. این فاصله از جداره‌های خارجی بین دو لوله اندازه‌گیری می‌شود. در مواردی که پیش‌بینی فاصله ۳ متر میسر نباشد می‌توان با بررسی هر مورد خاص، فواصل کم‌تری نیز انتخاب کرد. کم کردن فاصله خطوط آب و فاضلاب‌روها در صورتی مجاز است

که خطوط آب در ترانشه‌ای مجزا یا بر روی خاک دست نخورده و در یک طرف فاضلاب‌رو قرار گرفته و ارتفاع کف آن حداقل ۱۵۰ سانتی‌متر بالاتر از تاج فاضلاب‌روها باشد.

۷-۵-۶-۱- نصب غیرموازی (متناظر) لوله‌های آب و مجاری فاضلاب

در مواقعی که مسیر لوله‌های آب و مجاری فاضلاب از روی هم عبور کنند، لازم است لوله‌های آب در بالای مجاری فاضلاب قرار گیرند و حداقل ۳۰ سانتی‌متر فاصله قائم بین دو جداره خارجی لوله‌های آب و مجاری فاضلاب پیش‌بینی شود. همچنین اتصالات لوله‌های آب در دورترین نقطه از فاضلاب‌رو واقع شود (حداقل فاصله از محور لوله فاضلاب ۲/۵ متر است). در بعضی موارد تکیه‌گاه‌های ویژه برای لوله‌های آب یا مجاری فاضلاب‌رو مورد نیاز است. تبصره: در مواردی که عبور لوله‌های فاضلاب از روی لوله‌های آب اجتناب‌ناپذیر باشد، پیش‌بینی‌های لازم (مانند پوشش حفاظتی و قرار دادن لوله‌ها در داخل بتون با ضخامت و طول کافی) برای حفاظت از آلودگی ضروری است.

۷-۵-۶-۲- عبور از مجاری آب‌های سطحی

برای عبور خطوط لوله آب از رو یا زیر مجاری آب‌های سطحی باید به نکات زیر توجه شود:

۷-۵-۶-۱-۲- عبور از زیر مجاری آب‌های سطحی

لوله‌های آب در عبور از زیر مجاری آب‌های سطحی باید دارای غلاف بتنی مسلح بوده و به فاصله حداقل ۶۰ سانتی‌متر زیر کف مجاری قرار گیرد. در مواقعی که لوله از نه‌های عریض‌تر از ۵ متر عبور می‌کند، نکات زیر باید رعایت شود:

الف- با توجه به شرایط عبور لوله، سازه مخصوص در نظر گرفته شود.

ب- در دو طرف نه‌ها باید شیرهای قطع و وصل به منظور خارج کردن این قسمت از مسیر لوله برای آزمایش و یا تعمیرات پیش‌بینی شود. شیرها باید قابل دسترس بوده و در معرض سیل قرار نگیرند. شیرها باید در حوضچه بازدید قرار گیرد.

ج- در یک طرف نه‌ها باید با توجه به شیب لوله، شیر تخلیه و شیر هوا پیش‌بینی شود.

د- شیرهای انشعابی باید در هر طرف شیر داخل حوضچه برای نمونه‌گیری، تعبیه شود.

۱- در صورتی که در نظر گرفتن فاصله ۵۰ سانتی‌متر موجب افزایش غیرمعمول هزینه پروژه شود می‌توان با پیش‌بینی تدابیر لازم، این فاصله را تا ۳۰ سانتی‌متر کاهش داد.

۷-۵-۶-۲- عبور از روی مجاری آب‌های سطحی

- علاوه بر موارد بند ۷-۵-۵، برای عبور از روی مجاری آب‌های سطحی نکات زیر نیز باید مورد توجه قرار گیرد:
- الف- محل استقرار لوله بالاتر از سطح سیلاب با دوره برگشت ۵۰ ساله در نظر گرفته شود.
 - ب- مسایل مربوط به انبساط لوله و نشست از آن در نظر گرفته شود.
 - ج- چنانچه لوله به پل روگذر متصل می‌شود با توجه به نوع سازه پل و درزهای انبساط آن، جزییات مناسب برای خط لوله پیش‌بینی و مهاری‌های مناسب نیز در نظر گرفته شود.
 - د- چنانچه برای عبور خط لوله از پایه استفاده شود، باید پیش‌بینی‌های لازم برای تحمل بارهای وارده با توجه به دهانه پل‌ها و موقعیت فلنچ‌ها انجام شود.
 - ه- دسترسی به خط لوله برای تعمیرات میسر باشد.

۷-۵-۷- سایر موارد

- لوله‌های آب نباید از داخل آدم‌روهای شبکه‌های فاضلاب رد شوند و باید در فاصله مناسب از آن قرار گیرد. در مواردی که این امر اجتناب‌ناپذیر باشد باید حفاظت‌های لازم به عمل آید.
- آرایش اجزای شبکه باید به نحوی باشد که امکان ورود و یا مکش آب و مواد غیر بهداشتی به داخل شبکه فراهم نشود.
- لوله‌کشی‌های داخلی مشترکین باید با دستورالعمل‌ها و آیین‌نامه‌های مربوط مطابقت داشته باشد.
- تلمبه‌های تقویت‌کننده مشترکین نباید مستقیماً به شبکه وصل شوند.
- روی هر انشعاب باید کنتور مجزا نصب شود.
- چنانچه محلهایی برای برداشت آب توسط تانکر پیش‌بینی شده باشد، این تاسیسات باید طوری طراحی شوند که امکان آلودگی آب شبکه توزیع با آب تانکر وجود نداشته باشد. به این منظور باید از برگشت آب به داخل شبکه جلوگیری شده و امکان انتقال آلودگی از تانکر به وسیله شیلنگ ارتباطی وجود نداشته باشد.
- موقعیت کارگذاری لوله‌ها در عرض معابر و موقعیت آن‌ها نسبت به سایر تاسیسات زیرزمینی مثل گاز، تلفن، برق و شبکه فاضلاب با توجه به مسائل فنی و حریم لوله‌ها رعایت شود.

۷-۶- سامانه حفاظتی مقابله با خوردگی

به منظور جلوگیری و کاهش روند خوردگی در ساختارهای مختلف فلزی و افزایش طول عمر و بالا بردن قابلیت اطمینان سامانه‌های آبرسانی از تجهیزات حفاظتی مقابله با خوردگی استفاده می‌شود. مبانی طراحی، انتخاب محل و نوع تجهیزات و تاسیسات مورد نیاز بر اساس اندازه‌گیری و سنجش مقاومت الکتریکی خاک در مسیر عبور سامانه آبرسانی، تعیین راندمان پوشش لوله‌ها و تحلیل نتایج حاصله، روش سیستم حفاظت کاتدیک، نوع آندهای فدا شونده، مشخصات

سیستم حفاظت کاتدیک به روش اعمال جریان، نوع آندهای مصرفی در روش اعمال جریان، انتخاب نوع بسترهای آندی و نحوه حصول اطمینان از عملکرد سیستم حفاظت کاتدیک مورد نظر است.

یادآور می‌شود ضوابط کنترل خوردگی از جمله پوشش‌های داخلی و خارجی لوله‌های فولادی در نشریه ۳۰۳ [۱۹] و ۳۱۱ (راهنمای حفاظت کاتدی خطوط لوله و سازه‌های فولادی) [۱۸] به تفصیل ارائه شده است و در این ضابطه به اختصار به برخی از این موارد اشاره می‌شود.

۷-۶-۱- ضوابط طراحی سیستم‌های حفاظت کاتدی

۷-۶-۱-۱- تعاریف

- سیستم حفاظت کاتدی: حفاظت کاتدی به روشی گفته می‌شود که در آن الکترون‌های آزاد در سطح سازه از طریق یک منبع خارجی تامین می‌شوند تا میزان حرکت یون‌های مثبت از سطح فلز کاهش (سطح سازه حفاظت می‌شود) و در نتیجه سرعت واکنش کاتدی افزایش یابد. جریان کاتدی توسط یک منبع خارجی تامین می‌شود، که این منبع خارجی یا یک آند فلزی (روش آندهای فدا شونده) یا یک منبع ولتاژ برق DC (روش اعمال جریان) است.
- معیار حفاظت کاتدی: تعیین و اندازه‌گیری پتانسیل سازه تحت حفاظت نسبت به محیط اطراف آن (الکترولیت) را معیار حفاظت کاتدی می‌نامند.
- الکترولیت: محیط اطراف سازه را که واکنش‌های آندی و کاتدی در آن محیط انجام می‌شود الکترولیت می‌نامند.
- روش آندهای فدا شونده: در این روش، منبع تولید الکترون آزاد در سطح سازه، یک‌سری فلزات فعال‌تر از سازه به نام آندهای فدا شونده است. جنس این آندها عموماً آلیاژهای آلومینیوم، منیزیم و روی است.
- روش اعمال جریان: در این روش، الکترون‌های آزاد توسط جریان برق DC تامین می‌شود.
- بستر آندی: بسترهای مورد استفاده در روش اعمال جریان، که وظیفه توزیع جریان دریافتی از منابع تغذیه DC را به‌عهده دارند، بستر آندی می‌نامند.

۷-۶-۱-۲- اطلاعات اولیه برای طراحی

- اطلاعات مربوط به سازه مورد نظر برای حفاظت: این اطلاعات شامل ابعاد، نوع، جنس و نوع پوشش سازه است.
- اطلاعات منطقه: این اطلاعات به بخش‌های زیر تقسیم می‌شود:
 - وضعیت pH خاک (طبق جدول (۷-۴))
 - مقاومت الکتریکی الکترولیت (طبق جدول (۷-۵))
 - اختلاف پتانسیل الکتریکی بین خاک و لوله (تاثیر پتانسیل Redox) (طبق جدول (۷-۶))

- نقشه‌های Layout یا Rout & Profile منطقه
- نقشه‌های مناطق خطر (در صورت وجود داشتن)
- اطلاعات کلی مربوط به طرح توسعه‌های آتی
- وجود یا عدم وجود SRB^۱
- محل تغییر وضعیت سازه از مدفون به روکار
- نقشه‌های سایر خطوط لوله و سازه‌های مجاور
- نقشه‌های مربوط به امکان برق‌رسانی در اطراف سازه
- موقعیت کابل‌های برق فشار متوسط و قوی در اطراف سازه
- بررسی وجود یا عدم وجود جریان‌های سرگردان
- بررسی موقعیت سازه‌ها، مخازن، حوضچه‌ها و نحوه قطع جریان حفاظت کاتدیک توسط کیت‌های عایقی در محل سازه‌ها و برقراری مجدد جریان پس از سازه‌ها به وسیله کابل ارتباطی^۲

جدول ۷-۴- تاثیر pH خاک بر روی خوردگی ساختارهای مدفون

pH	درجه خوردگی
< ۵/۵	شدید
۶/۵ - ۵/۵	متوسط
۷/۵ - ۶/۵	طبیعی
> ۷/۵	بدون خوردگی

جدول ۷-۵- وضعیت خوردگی الکترولیت (خاک)

مقاومت الکترولیت (اهم - سانتی‌متر)	میزان خوردگی الکترولیت
حداکثر ۱۰۰۰	خوردگی شدید
۵۰۰۰-۱۰۰۰	خورنده
۱۰۰۰۰-۵۰۰۰	خوردگی متوسط
> ۱۰۰۰۰	خوردگی ضعیف

جدول ۷-۶- تاثیر پتانسیل Redox (اختلاف پتانسیل الکتریکی بین خاک و لوله)

بر روی سازه‌های فولادی مدفون زیر خاک

۱- Sulfate Reduction Bacteria

۲- Jumper

پتانسیل Redox (میکرو-ولت mv)	درجه خوردگی
< ۱۰۰	شدید
۱۰۰ - ۲۰۰	آرام
۲۰۰ - ۴۰۰	کند
> ۴۰۰	بدون خوردگی

۷-۶-۱-۳- اصول اولیه طراحی

برای انجام طراحی، باید اصول اولیه طراحی مشخص باشد. این اصول از استانداردهای ملی و بین‌المللی و همچنین کتاب‌های مرجع قابل دسترسی است. اهم این اطلاعات عبارت است از:

- راندمان پوشش
- دانسیته جریان حفاظتی برای سطح بدون پوشش و پوشش‌دار
- طول عمر طراحی تاسیسات حفاظتی
- مشخصات مربوط به آند مورد نظر (ابعاد، وزن و ...)
- ضرایب ایمنی مربوط به محاسبه سطح و جریان کل مورد نیاز
- بخشی از استانداردهای مورد استفاده در فهرست مراجع ارائه شده است.

۷-۶-۱-۴- محاسبات و طراحی نهایی

پس از جمع‌آوری اطلاعات فوق، باید محاسبات و طراحی نهایی به‌ترتیب زیر انجام شود:

- محاسبه سطح کل مورد نیاز
- محاسبه جریان کل مورد نیاز
- محاسبه تعداد آند مورد نیاز
- انتخاب نوع بستر و محاسبه مقاومت بستر آندی
- آزمایش طراحی انجام شده
- تغییر تعداد و ابعاد آندهای مورد نیاز در صورت لزوم
- انتخاب مبدل یک‌سو کننده^۱ مورد نیاز. لازم به ذکر است که مرحله انتخاب مبدل یک‌سو کننده تنها مربوط به روش اعمال جریان بوده و نیازی به انجام آن در روش آندهای فداشونده نیست.
- انتخاب محل و مشخصات کیت‌های عایقی

- تعیین مشخصات و موقعیت کابل‌های ارتباطی

۷-۷- سامانه گندزدایی

برای جبران میزان کلر باقی‌مانده کاهش یافته در خط انتقال آب و رساندن آن به غلظت توصیه شده توسط مراجع ملی و بین‌المللی و به منظور حفظ ایمنی سامانه آبرسانی و توزیع آب لازم است در هر نقطه‌ای که غلظت کلر کاهش یافته است با ایجاد سامانه کلرzeni نسبت به افزایش غلظت کلر باقی‌مانده اقدام شود. مبانی طراحی و انتخاب نوع و محل نصب تجهیزات و تاسیسات مورد نیاز برای کلرzeni براساس ظرفیت، قطر و طول خط انتقال، مدت زمان ماند آب در خط انتقال، غلظت کلر باقی‌مانده در خروجی تصفیه‌خانه (در صورتی که تصفیه‌خانه در نزدیکی محل تامین آب باشد) و نیز ابعاد و گستردگی سامانه توزیع آب (در صورتی که در محل مخزن تعادل یا ذخیره آب سامانه گندزدایی احداث شود) و همچنین دوری و نزدیکی محل احداث سامانه گندزدایی نسبت به محل تامین یا کارخانه تولید کلر و مدت زمان ذخیره‌سازی، درجه حرارت محیط، سهولت دسترسی به محل ایجاد تاسیسات و نکات ایمنی که در این خصوص باید رعایت کرد، خواهد بود. برای اطلاعات بیش‌تر در خصوص مشخصات تجهیزات به ضوابط طراحی تجهیزات تصفیه‌خانه آب رجوع شود.

در صورت وجود اطلاعات پایه کافی (برای دوره یک‌ساله) برای مدل‌سازی و وضعیت کیفی منابع و عدم وجود پمپاژ مستقیم به شبکه، تحلیل کیفی کلر باقی‌مانده در شبکه توزیع و تعیین سن آب باید برای ابتدا و انتهای دوره بهره‌برداری، تعیین و مشخصات فنی مورد نیاز ارائه شود. در این خصوص باید الگوی مصرف ساعتی با توجه به مندرجات بخش (۳-۸-۱-۱-الف) مشخص و ملاک عمل قرار گیرد. سپس با انجام آزمایش‌های بطری بسته، ضریب اضمحلال کلر (k_b) تعیین شود. از طرفی با انجام سایر آزمایش‌ها، ضریب جداری (k_w) نیز تعیین شود.

برای پروژه‌های با خطوط انتقال طولانی با توجه به بده، طول، جنس و قطر لوله‌ها و کیفیت آب (به‌خصوص از نظر عوامل بیولوژیکی و مواد اکسید شدنی آب)، احداث ایستگاه‌های کلرzeni مجدد در فواصلی با ضریب اطمینان کافی توصیه می‌شود. همچنین لازم است در زمان بهره‌برداری در شرایط و فصول مختلف، ضرایب اضمحلال کلر و جدار از طریق آزمایش مشخص و به‌وسیله نرم‌افزارهای مربوطه وضعیت کلرzeni مورد تحلیل قرار گیرد تا میزان دقیق تزریق کلر در هر ایستگاه مشخص شود. لازم به ذکر است که علاوه بر کنترل حداقل کلر باقی‌مانده، به‌منظور حفظ سلامت مصرف‌کنندگان، باید محل و مقدار تزریق کلر به‌نحوی انتخاب شود که مقدار کلر باقی‌مانده از حداکثر مجاز نیز تجاوز نکند.

یادآوری: علاوه بر کلرzeni، روش‌های دیگری از جمله ازن زنی، اشعه ماوراء بنفش و غیره نیز وجود دارند که در صورت توجیه فنی، محیط‌زیستی و اقتصادی می‌توانند در تصفیه‌خانه‌ها استفاده شوند.

۷-۸ - سامانه‌های کنترل و اسکادا (پایش و فرمان از دور)

جمع‌آوری کلیه اطلاعات درخصوص تاسیسات تامین، انتقال، تصفیه، ذخیره و توزیع آب در مدت زمان طولانی و پایش آن می‌تواند از دو جنبه مختلف مورد استفاده قرارگیرد که یکی تنظیم^۱ مدل تحلیل هیدرولیکی و دیگری استفاده از اطلاعات مذکور در بهره‌برداری از آن است، لذا دراین خصوص فراهم کردن بستری که بتواند اطلاعات را از راه دور جمع‌آوری و پایش کند ضروری است.

به‌طور متداول، اطلاعات و داده‌هایی که معمولاً از سامانه تله‌متری جمع‌آوری می‌شود شامل اطلاعات مربوط به بده، ارتفاع سطح آب در منابع هوایی و مخازن، فشار آب، اطلاعات مربوط به کلر باقی‌مانده یا کدورت آب، ساعت کارکرد الکتروپمپ‌ها و سایر اطلاعات مورد نیاز است. جمع‌آوری بخشی از اطلاعات مذکور به‌وسیله سامانه تله‌متری در واقع وظیفه روزمره عامل بهره‌برداری و راهبری یک تاسیسات است.

اطلاعات مذکور خصوصاً در تشخیص نیازهای آبی در قسمت‌های مختلف شبکه توزیع بسیار مفید است و همچنین در شناسایی علل بروز حوادث در خطوط لوله انتقال یا شبکه توزیع و به‌طور کلی تأثیرپذیری فعالیت‌های شرکت بهره‌برداری کننده در بالا بردن راندمان حجمی سامانه بسیار موثر خواهد بود. به این لحاظ یک سامانه جمع‌آوری اطلاعات در بخش‌های مدیریت تامین، تصفیه، انتقال، ذخیره‌سازی و توزیع آب که از نظر زمانی و وسعت مکانی و جغرافیایی بتواند به سهولت ثبت و پردازش شود، بدون استفاده از یک سامانه کنترل و فرمان از راه دور، تقریباً غیرعملی است. بنابراین ضروری است که کلیه تاسیسات آبرسانی و توزیع آب در شهرها و روستاها به سامانه پایش و کنترل فرمان از راه دور تجهیز شوند.

به‌منظور بهره‌برداری مناسب و مطلوب از تاسیسات آب از سامانه‌های کنترل و اسکادا برای انتقال اطلاعات، کنترل و نظارت بر قسمت‌های مختلف تاسیسات آبرسانی، استفاده می‌شود. لازم است این سامانه‌ها ضمن راهبری طرح، سه هدف زیر را دنبال کنند:

- اهداف کنترلی: با استفاده از سامانه‌های کنترل و اسکادا، ارتباط و مدارهای هم‌بندی (اینترلاک‌های) لازم بین قسمت‌های مختلف تاسیسات آبرسانی صورت می‌پذیرد. در این حالت می‌توان به کمک اندازه‌گیری‌های مختلف، تلمبه‌ها و شیرهای مربوط و غیره را به‌طور مناسب فعال یا غیرفعال کرد.

- اهداف بهره‌برداری: به‌منظور بهره‌برداری مناسب و بهینه‌سازی در زمینه راهبری و نگهداری طرح، از سامانه کنترل و اسکادا استفاده می‌شود. بهره‌بردار با دریافت اطلاعات جامع و هشدار دهنده، تصمیمات لازم را با کم‌ترین هزینه اتخاذ خواهد کرد.
- اهداف مدیریت انرژی: به کمک اطلاعات دریافتی از رفتار هیدرولیکی منابع تولید، توزیع و رژیم مصرف آب تاسیسات آبرسانی شهر و روستا و بررسی نحوه کارکرد بخش‌های مختلف در طول شبانه‌روز و هفته، می‌توان با ذخیره‌سازی مناسب آب در مخازن و بهره‌برداری آن در زمان مناسب، نسبت به کاهش مصارف انرژی اقدام کرد. ضوابط لازم برای طراحی و اجرای این سامانه‌ها در پیوست ۷ و استانداردهای شرکت مخابرات ارائه شده است.

فصل ۸

معرفی نرم افزارهای طراحی شبکه

توزیع و خطوط انتقال

۸-۱- نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی شبکه توزیع

مدل‌سازی هیدرولیکی یک سامانه آبرسانی، استفاده از یک مدل رایانه‌ای به‌منظور پیش‌بینی عملکرد آن سامانه با هدف تحلیل طیف وسیعی از مسائل طراحی و بهره‌برداری است. خروجی مدل هیدرولیکی، می‌تواند پارامترهای هیدرولیکی همچون فشار و سرعت به‌منظور ارزیابی معیارهای طراحی پیش‌بینی نماید. مدل‌ها همچنین در بهره‌برداری به‌منظور حل مشکلاتی از قبیل ارزیابی ظرفیت ذخیره، بررسی طرح‌های کنترلی و یافتن بهترین مسیر به‌منظور تامین حداقل فشار استاندارد در شرایط بحرانی کاربرد دارند.

برای بهره‌برداری اصولی از شبکه توزیع و طرح توسعه، داشتن مدل هیدرولیکی کالیبره وضع موجود اهمیت به‌سزایی دارد. برای هرگونه تغییر و بازسازی و اصلاح در شبکه، باید از مدل هیدرولیکی کالیبره شده استفاده شود.

برای مدل‌سازی و تحلیل هیدرولیکی شبکه‌های توزیع آب و خطوط انتقال نرم‌افزارهای مختلفی تهیه شده و در عمل مورد استفاده قرار می‌گیرند. از مهم‌ترین این نرم‌افزارها می‌توان به EPANET، MIKENET، KYPIPE، WaterCAD، و WaterGEMS و غیره اشاره کرد. در هریک از این نرم‌افزارها مشخصات و ویژگی‌های مشترک یا منحصر به‌فردی وجود دارد که مهم‌ترین آن‌ها عبارت است از:

- امکان دریافت اطلاعات ورودی از نرم‌افزارهای دیگر
- تعیین مقدار کلی و خالص جریان گذرنده از هر المان
- تعیین و تخصیص تقاضاهای گره‌ای
- ردیابی جریان از هر مخزن به هر گره
- مدل‌سازی جریان آتش‌نشانی و شیرهای آتش‌نشانی
- وارد کردن تقاضای گرهی به نرم‌افزار از طریق فایل‌های متنی
- تبدیل خطوط AutoCAD به لوله
- استفاده از داده‌های منابع خارجی شامل GIS و AutoCAD و غیره
- توانایی داخل کردن مشخصات هندسی یک شبکه لوله از طریق یک فایل متنی ساده
- تغییر برنامه پمپاژ و خالی و پر کردن مخازن
- محاسبه افت اصطکاکی با انواع فرمول‌های هیزن- ویلیامز، دارسی و ایسباخ و سزی - مانینگ
- امکان استفاده از فایل‌های Meta file، bitmap یا dxf به‌عنوان فایل پس‌زمینه
- تحلیل کیفی آب (از جمله شبیه‌سازی سن آب و تحلیل کلر باقی‌مانده)

- تحلیل ایجاد و پیدایش محصولات جانبی^۱ در آب
- تحلیل اختلاط آب در منابع مختلف
- مدل‌سازی حرکت یک ماده ردیاب خنثی از نظر شیمیایی در شبکه
- تحلیل شرایط بحرانی (آلودگی، جریان آتش‌نشانی، شکستگی لوله، قطع برق و غیره)
- تحلیل اقتصادی و سرمایه‌گذاری
- قابلیت طراحی اتوماتیک
- بهینه‌سازی
- کالیبره کردن اتوماتیک
- مدل کردن انواع تلمبه‌ها از جمله تلمبه‌های با دور متغیر
- تحلیل هزینه‌های انرژی
- اجرای پیکربندی‌های مختلف شبکه در یک فایل
- رسم منحنی‌های هد سیستم
- مدل کردن انواع شیرآلات
- قابلیت برنامه‌ریزی اضافی به کمک زبان‌های برنامه‌نویسی مختلف
- امکان قطع و وصل جریان در لوله‌ها
- ایجاد راهنمای نقشه رنگی شبکه برای نمایش انواع پارامترها
- تحلیل امنیت آب^۲
- قابلیت اتصال با سیستم اسکادا
- شبیه‌سازی سناریوهای مختلف
- تحلیل دوره گسترده زمانی^۳

بدیهی است با گذشت زمان هر روز نرم‌افزارهای جدیدتر و کامل‌تری تولید شده و در دسترس قرار می‌گیرند که کاربران باید با توجه به خصوصیات هر شبکه و ویژگی‌های مورد نیاز در مدل‌سازی و همچنین رعایت مسایل اقتصادی،

۱- By-Product

۲- Water Security

۳- Extended Period Simulation

مناسب‌ترین نرم‌افزار قابل دسترس برای طراحی را انتخاب کنند. برای آشنایی بیش‌تر با هریک از نرم‌افزارها به دفترچه راهنمای ارائه شده توسط تولید کنندگان آن‌ها مراجعه شود.

تذکر ۱: از آنجا که مبنای تحلیل هیدرولیکی در هریک از نرم‌افزارهای یادشده یکسان است، نتایج حاصله در خصوص پارامترهای مختلف هیدرولیکی کیفی نیز مشابه هستند. بنابراین تفاوت نرم‌افزارها صرفاً در رابطه با نحوه ورود داده‌ها، نمایش نتایج و قابلیت انجام برخی از محاسبات جانبی است.

تذکر ۲: برای کالیبراسیون مدل‌های هیدرولیکی و تحلیل شبکه در شرایط واقعی و استفاده از آن در طرح‌های توسعه شبکه، استفاده از نرم‌افزارهایی که قادر به تحلیل هیدرولیکی مبتنی بر فشار^۱ هستند توصیه می‌شود. در این نوع مدل‌ها برخلاف روش سنتی تحلیل هیدرولیکی مبتنی بر تقاضا^۲، با لحاظ وابستگی بده برداشتی از شبکه با فشار همان گره، نتایج دقیق‌تر و واقعی‌تری به دست می‌آید. برای آشنایی بیشتر به مرجع [۱۰] مراجعه شود.

۸-۲- نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی جریان ناماندگار در خطوط انتقال

نرم‌افزارهای تحلیل هیدرولیکی جریان‌های ناماندگار در خطوط انتقال، جریان ناماندگار و اثرات آن (مانند خلاءزایی، جدایی ستون آب و ضربه قوچ) را در سیستم‌های خط انتقال با روش عددی حل می‌کنند. ضربه قوچ، نوسانات فشاری است که در خط لوله، زمانی که جریان به‌طور ناگهانی تغییر کند، ایجاد می‌شود. همچنین تاثیر استفاده از انواع تجهیزات کاهش دهنده اثرات موج فشاری^۳ ناشی از جریان ناماندگار (به شرح مندرج در نشریه ۵۱۷) به وسیله این نرم‌افزارها مدل می‌شود. از مهم‌ترین این نرم‌افزارها می‌توان به HAMMER، HiTRANS، AIR CHAMBER، HYTRAN، KYPIPE، ART، FLOWMASTER، AFT IMPULSE و PIPENET اشاره کرد. برای کسب اطلاعات بیش‌تر از این نرم‌افزارها و نحوه کار با آن‌ها به نشریه ۵۱۷ [۳۲] و همچنین راهنمای ارائه شده توسط تولیدکنندگان رجوع شود.

۱- Pressure Dependent Analysis (PDA)

۲- Demand Driven Analysis (DDA)

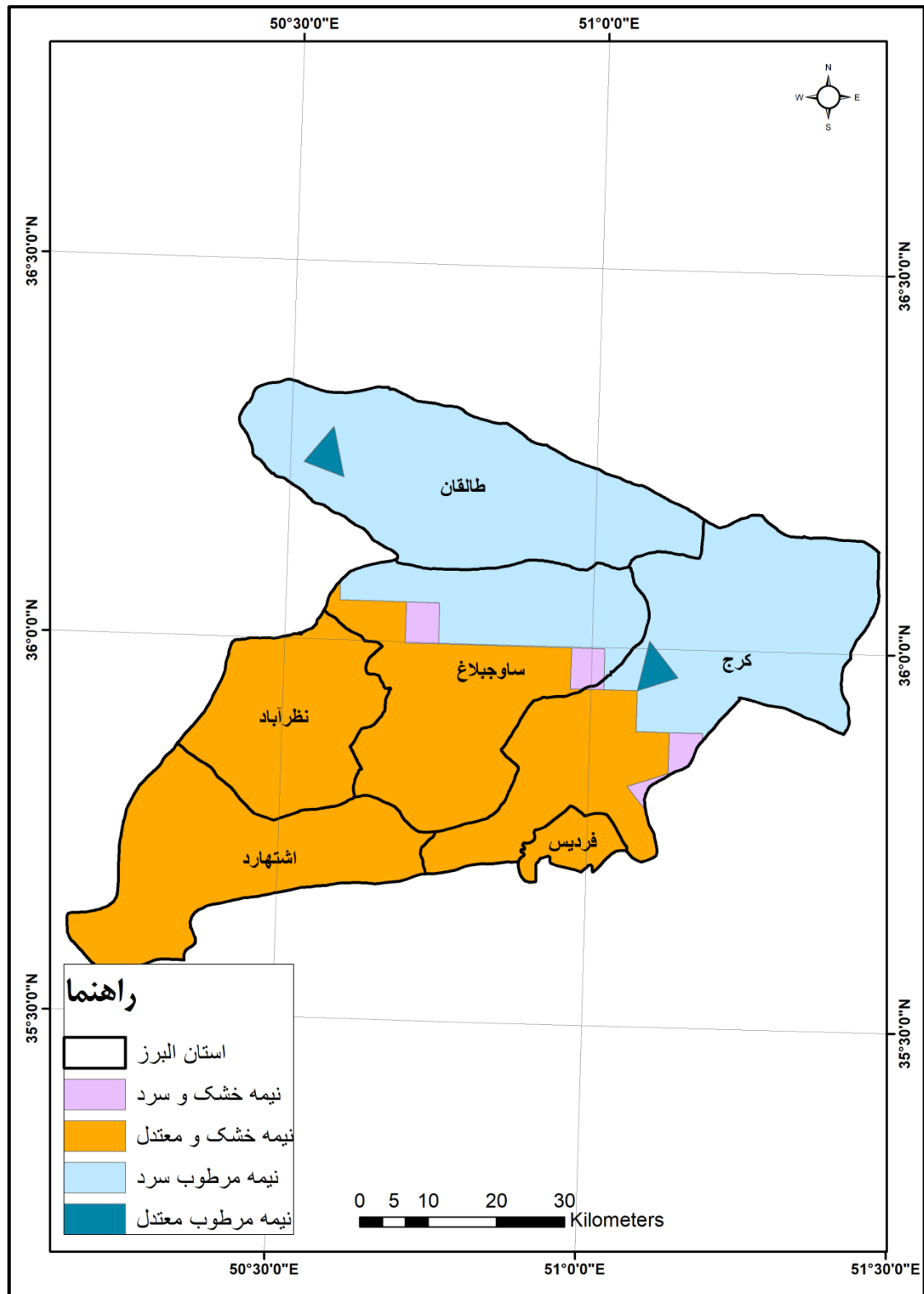
۳- Surge

پیوست ۱

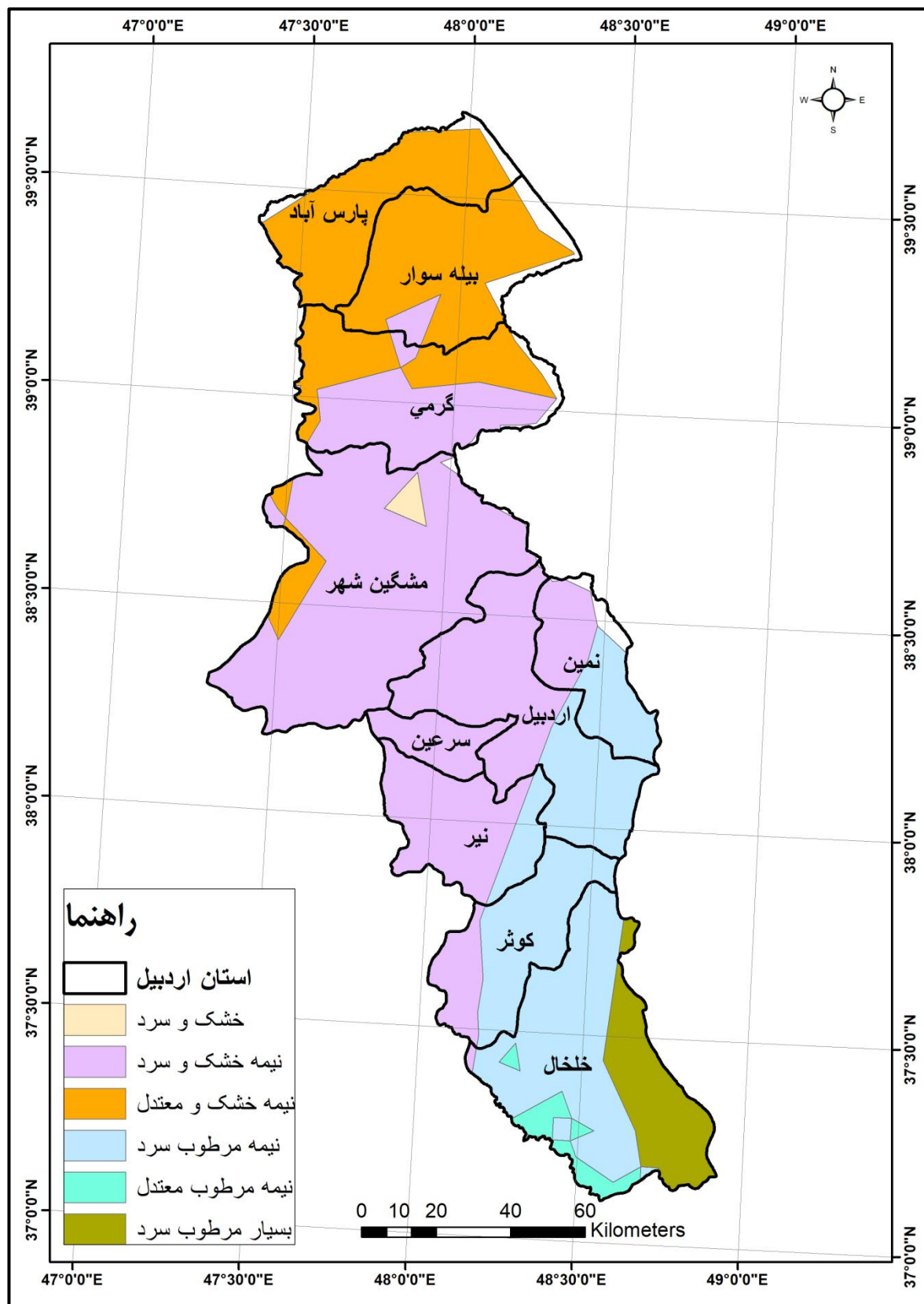
نقشه‌های خرد اقلیم استانی و عمق

یخبندان

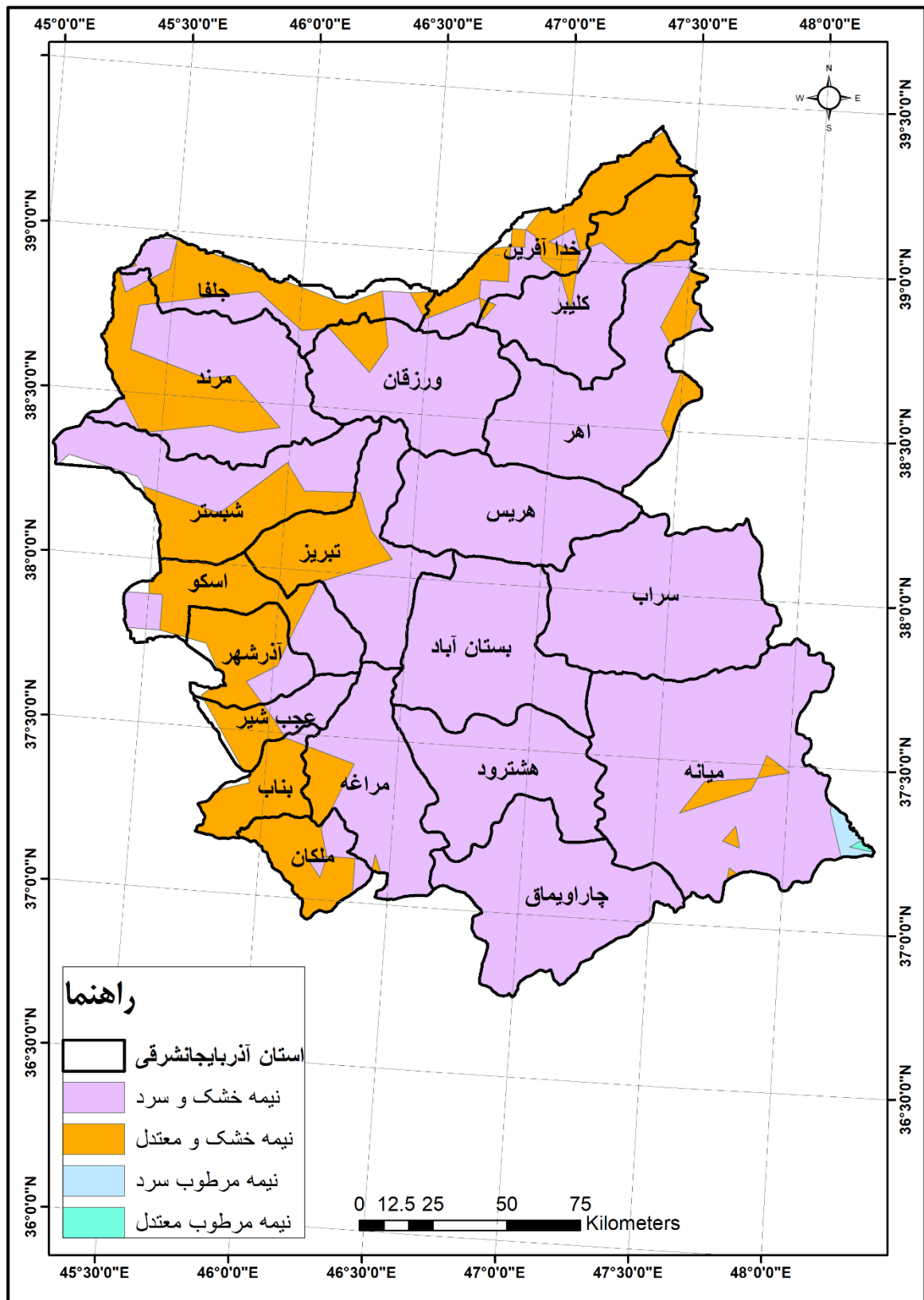
پ.۱-۱- نقشه‌های استانی خرد اقلیم



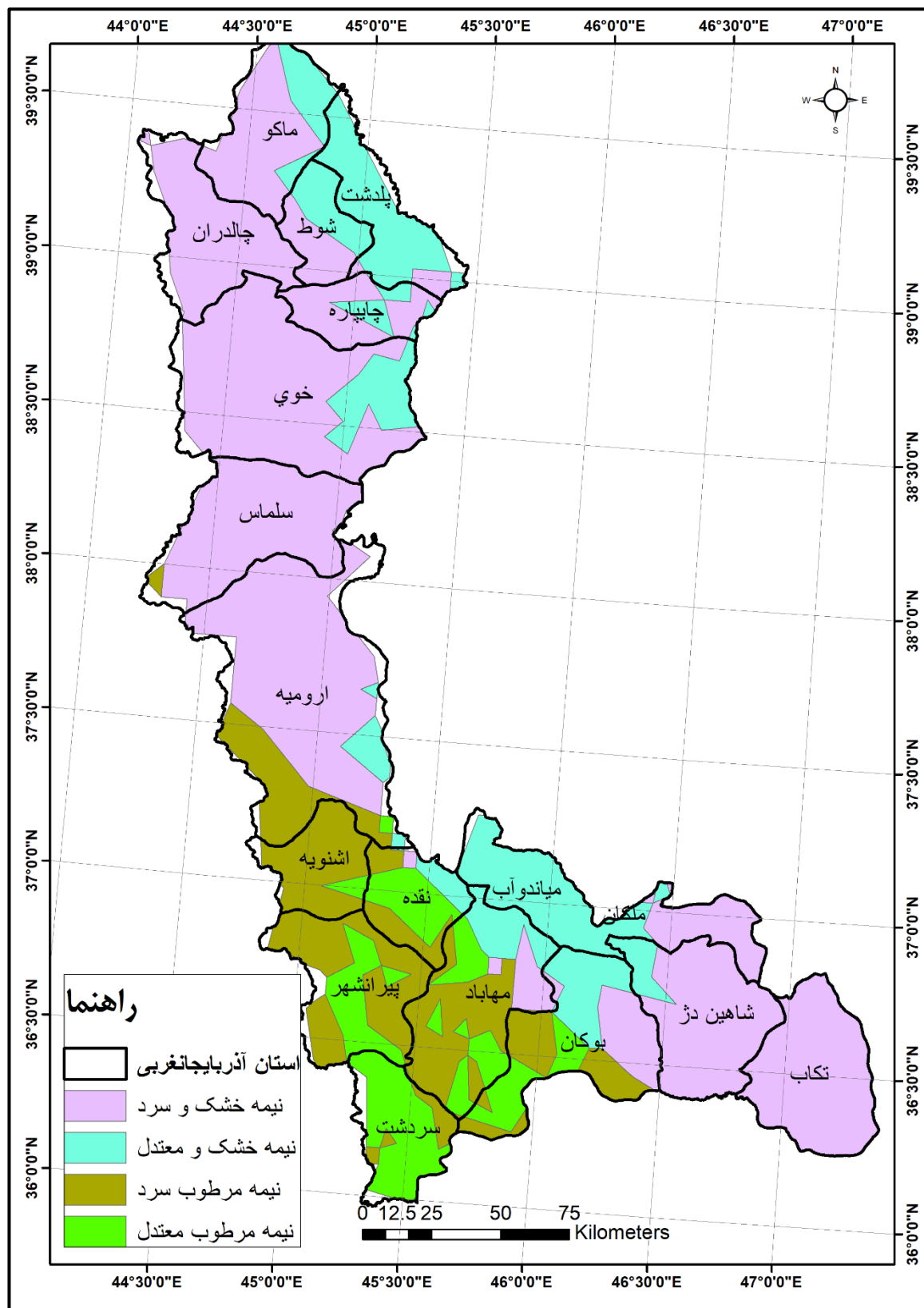
شکل پ.۱-۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان البرز از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



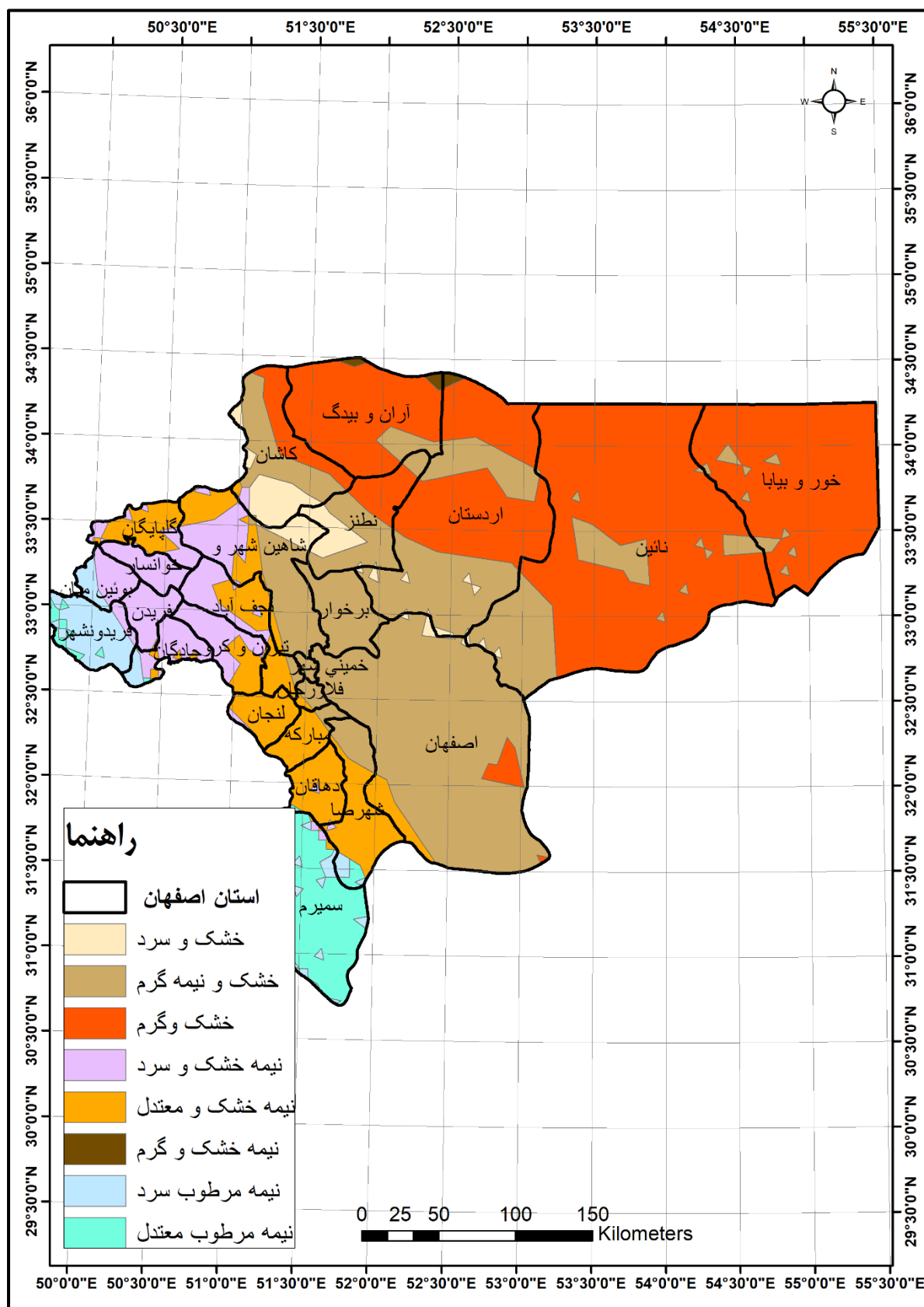
شکل پ. ۱-۲- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان اردبیل از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



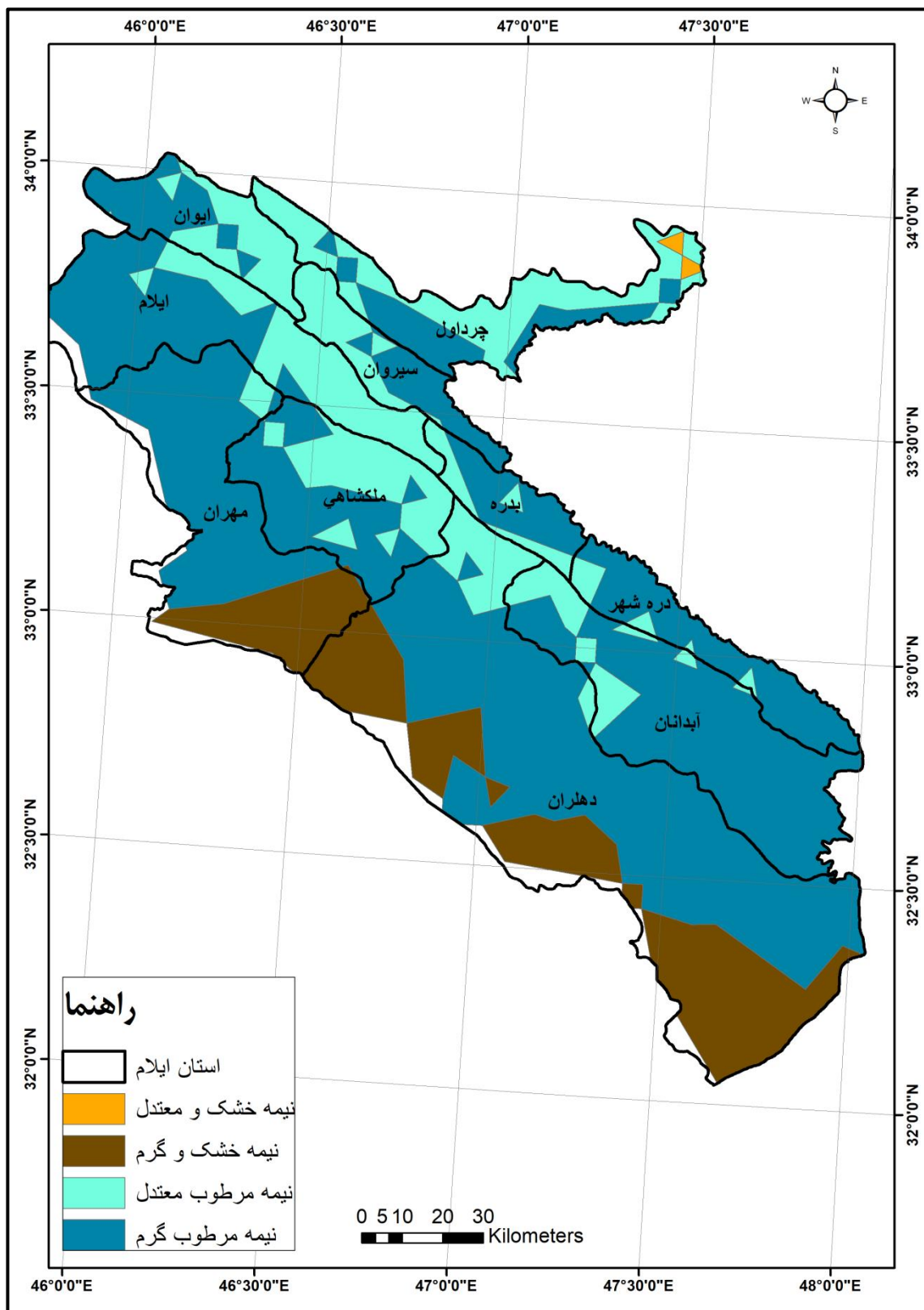
شکل پ.۱-۳- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان آذربایجان شرقی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



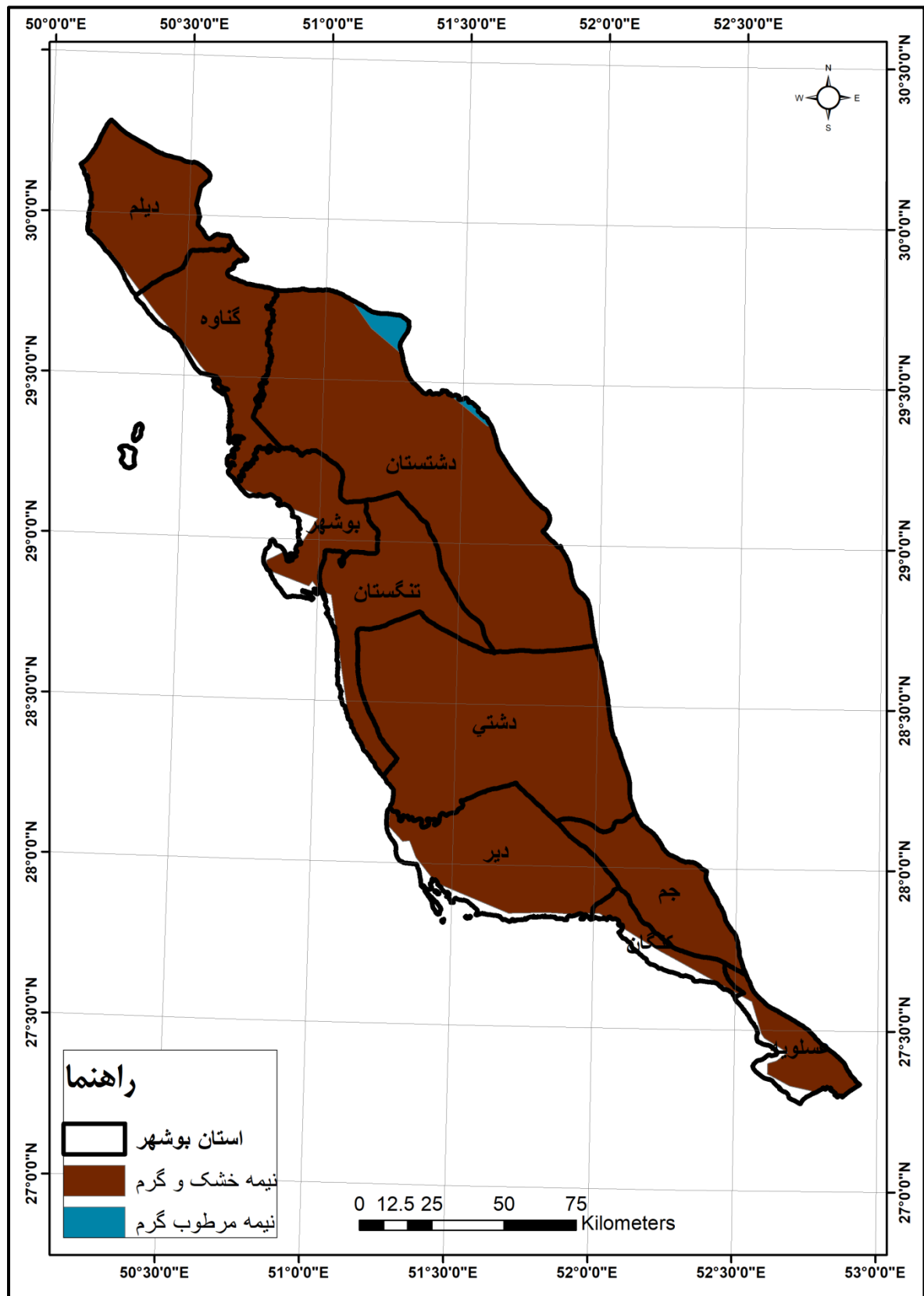
شکل پ. ۱-۴- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان آذربایجان غربی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



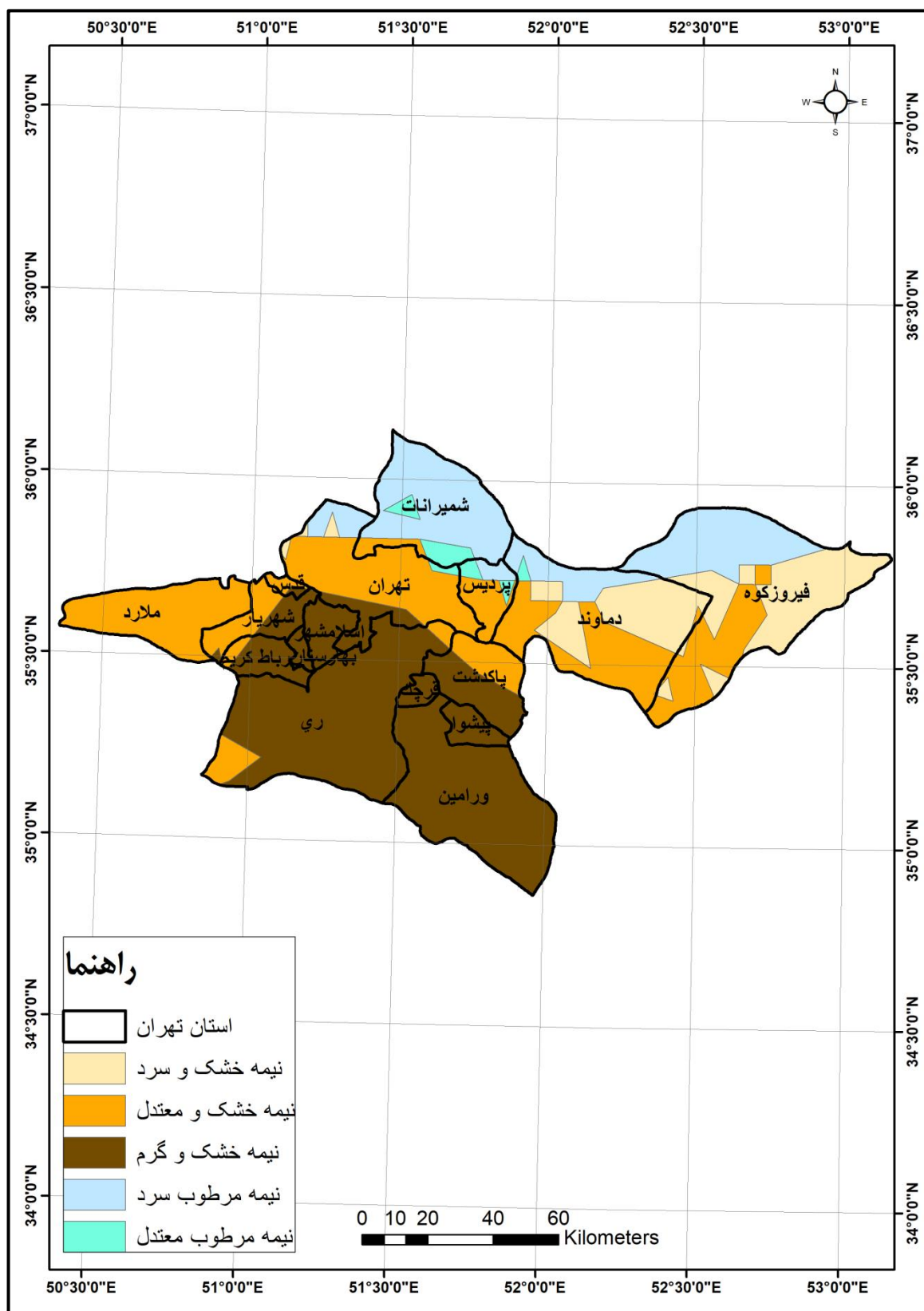
شکل پ.۱-۵- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان اصفهان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



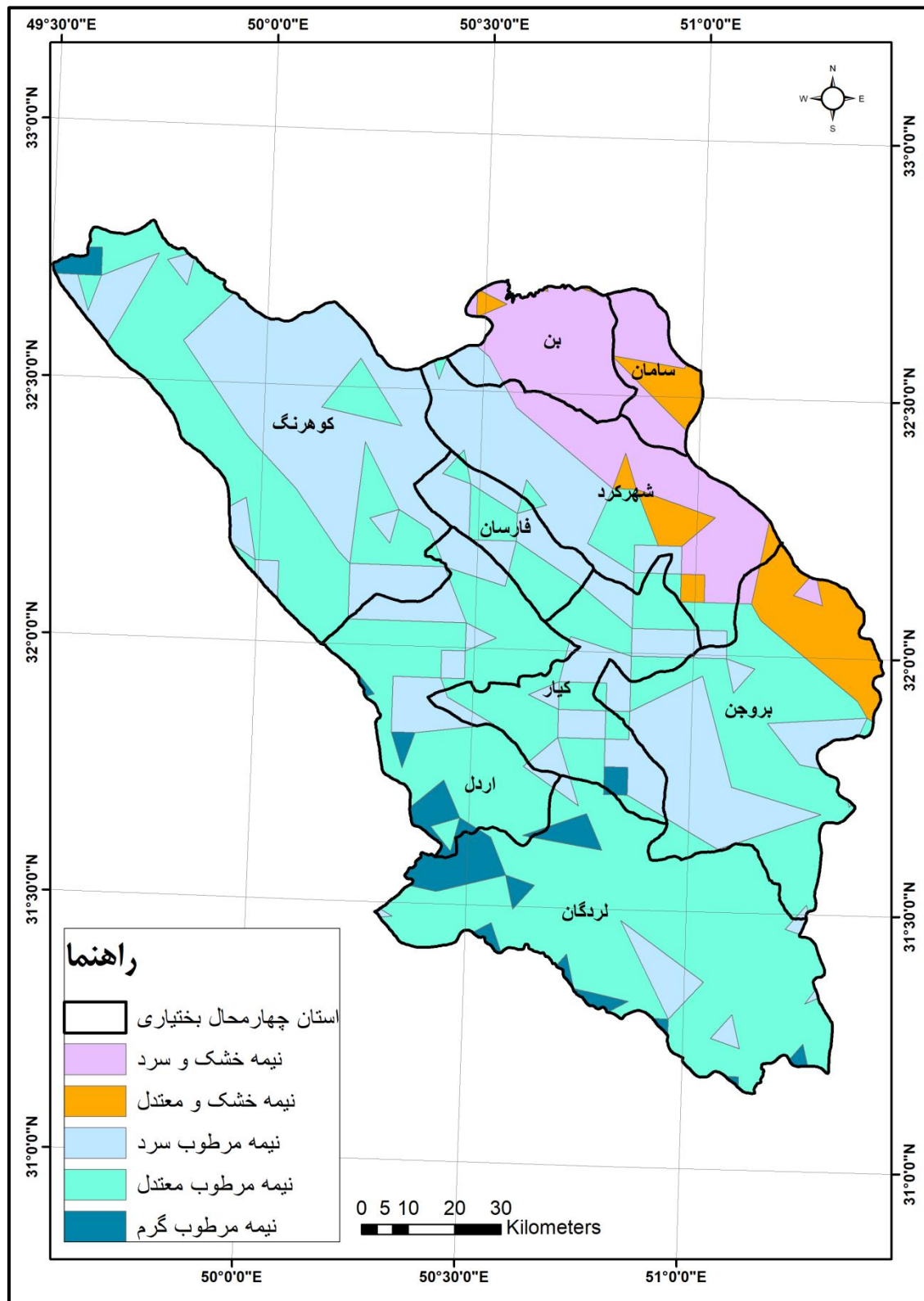
شکل پ.۱-۶- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان ایلام از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



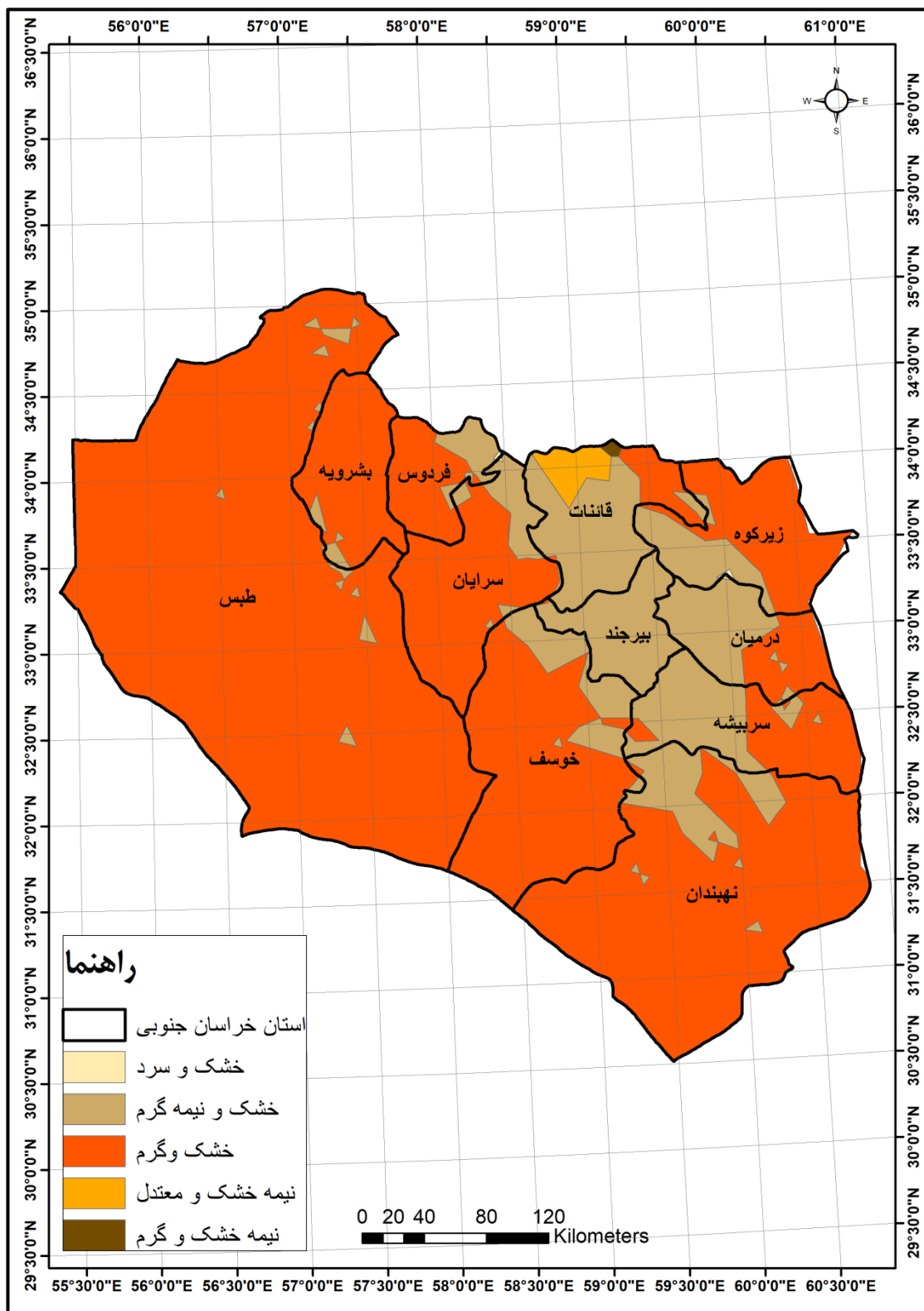
شکل پ.۱-۷- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان بوشهر از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



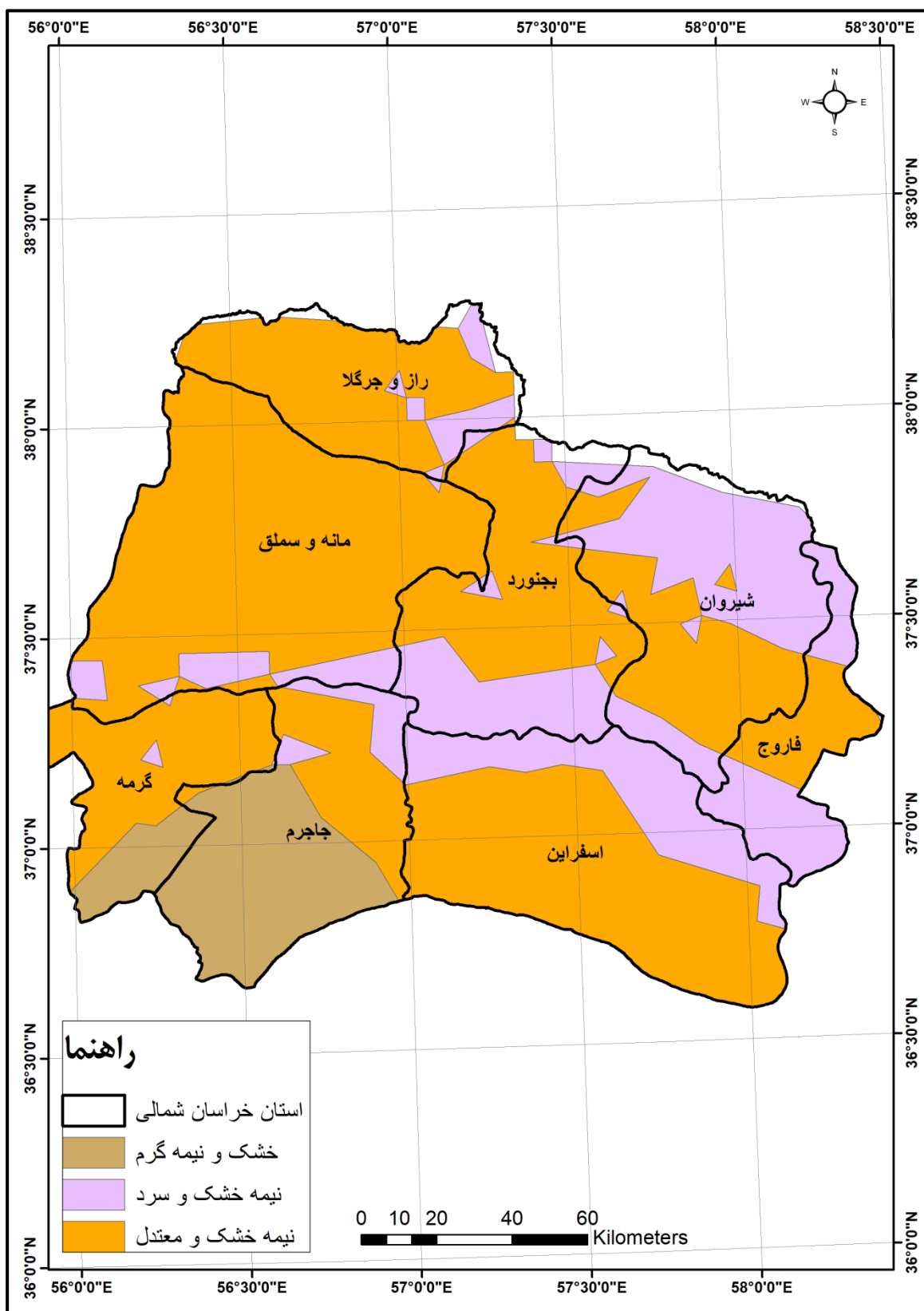
شکل پ. ۱-۸- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان تهران از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



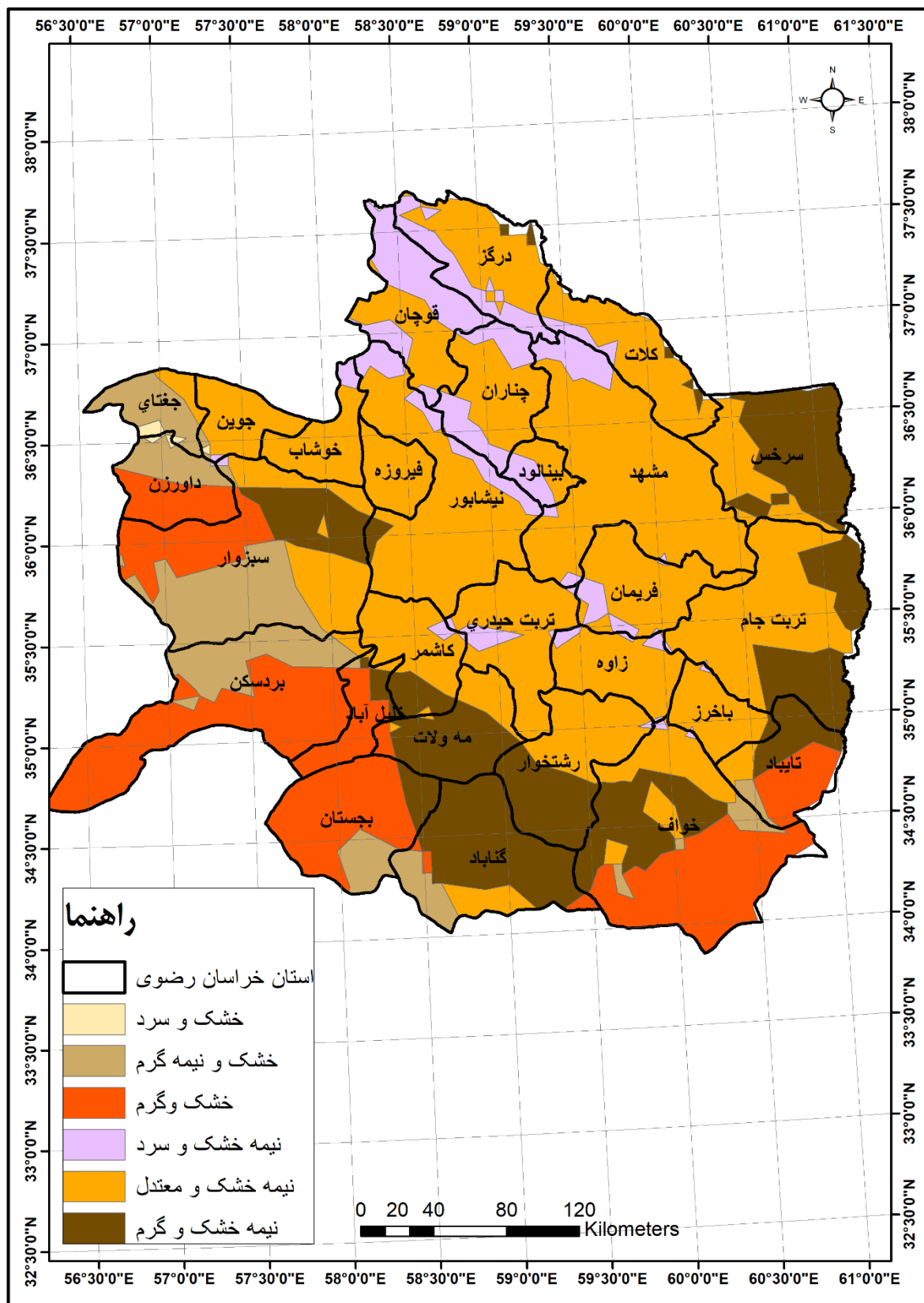
شکل پ. ۱-۹- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان چهارمحال بختیاری از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



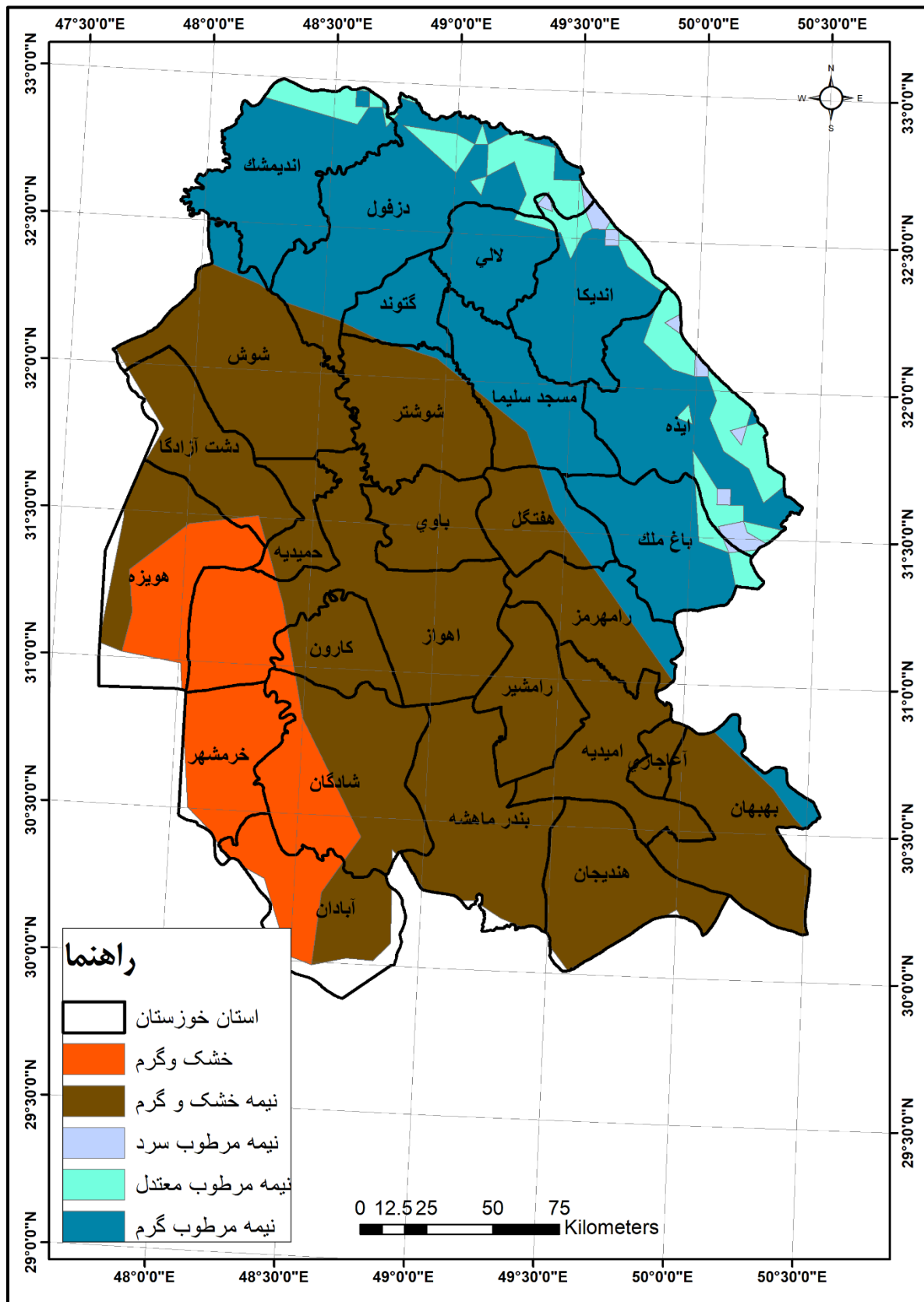
شکل پ.۱-۱۰- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان جنوبی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



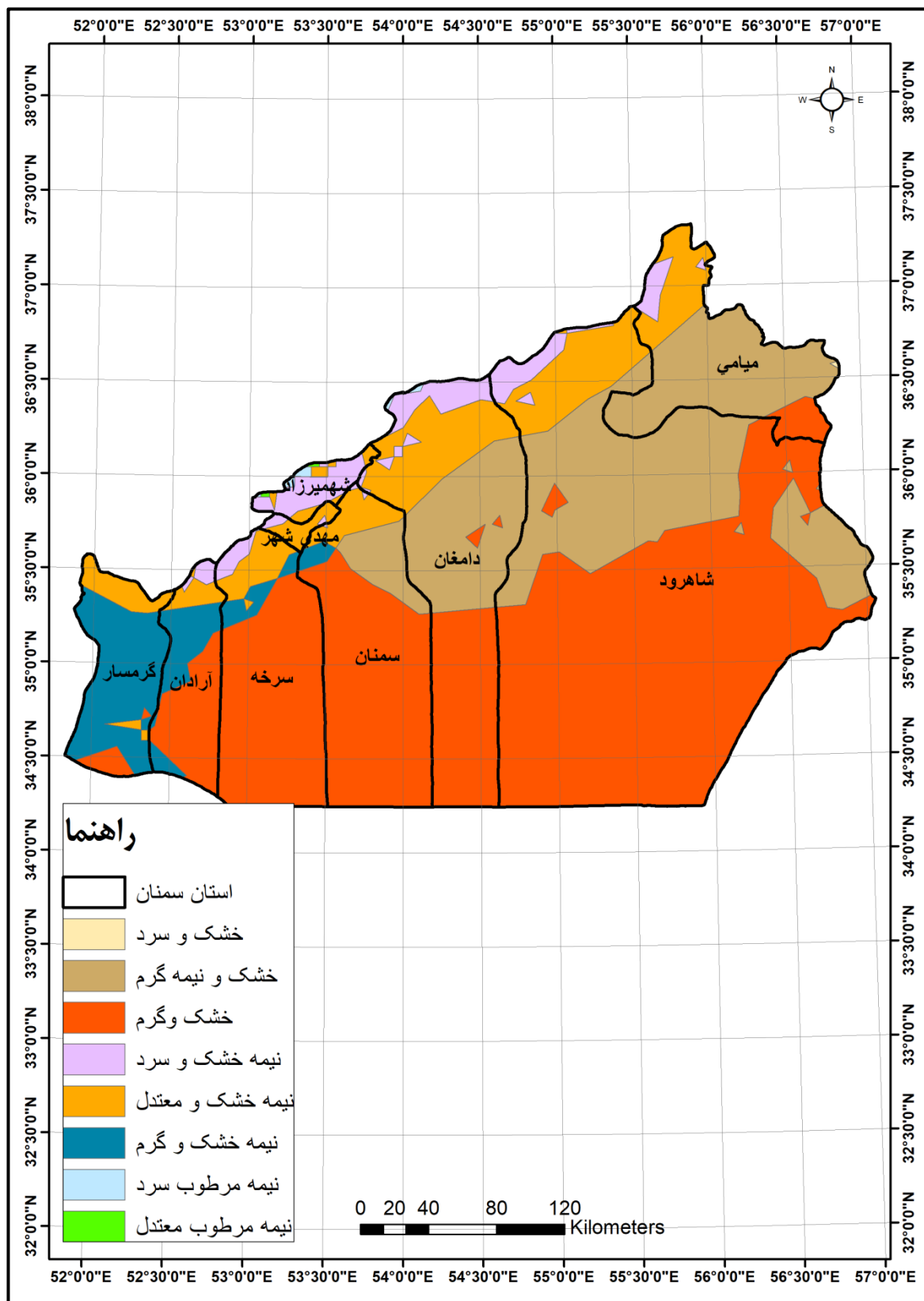
شکل پ.۱-۱۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان شمالی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



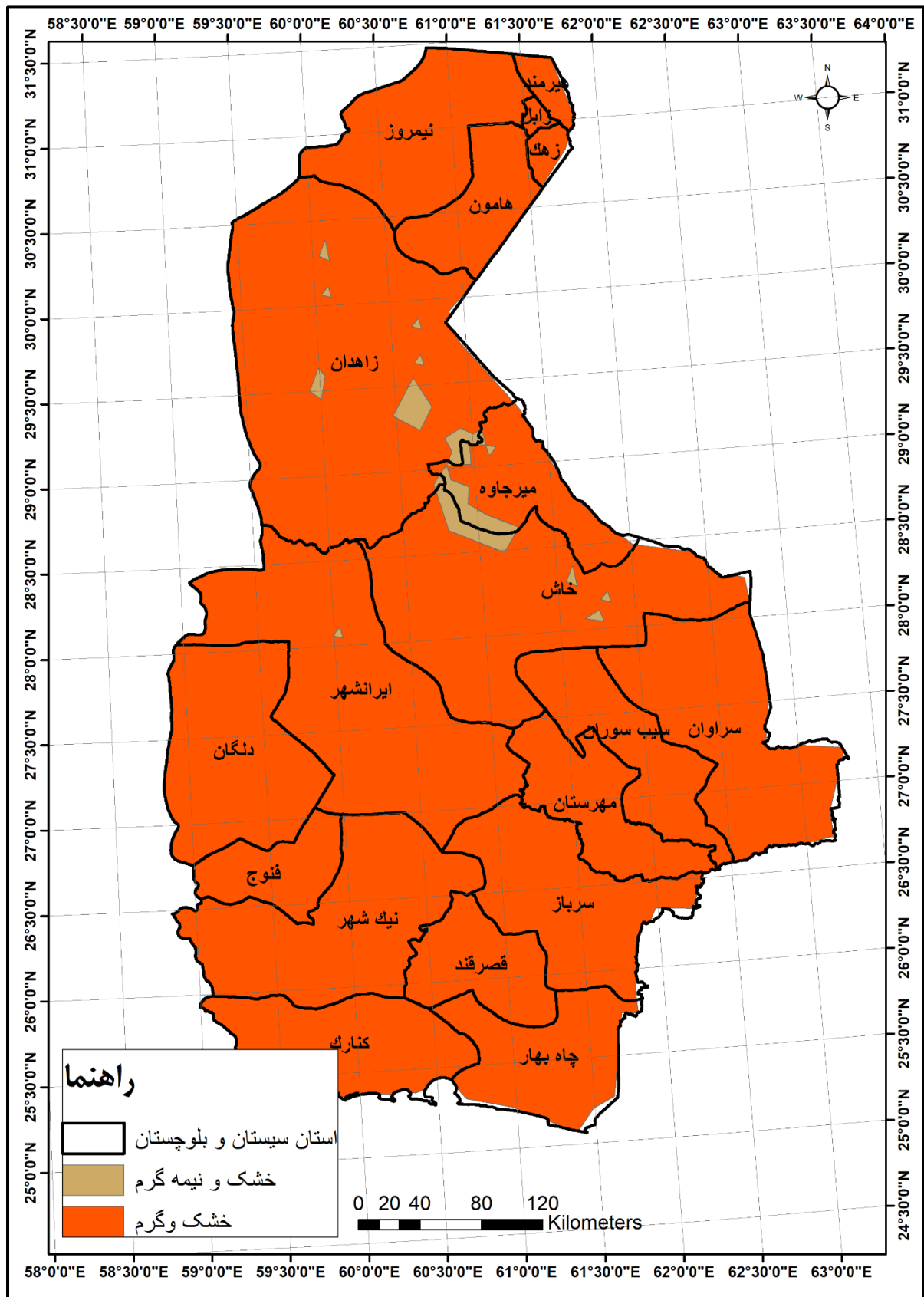
شکل پ. ۱-۱۲- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خراسان رضوی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



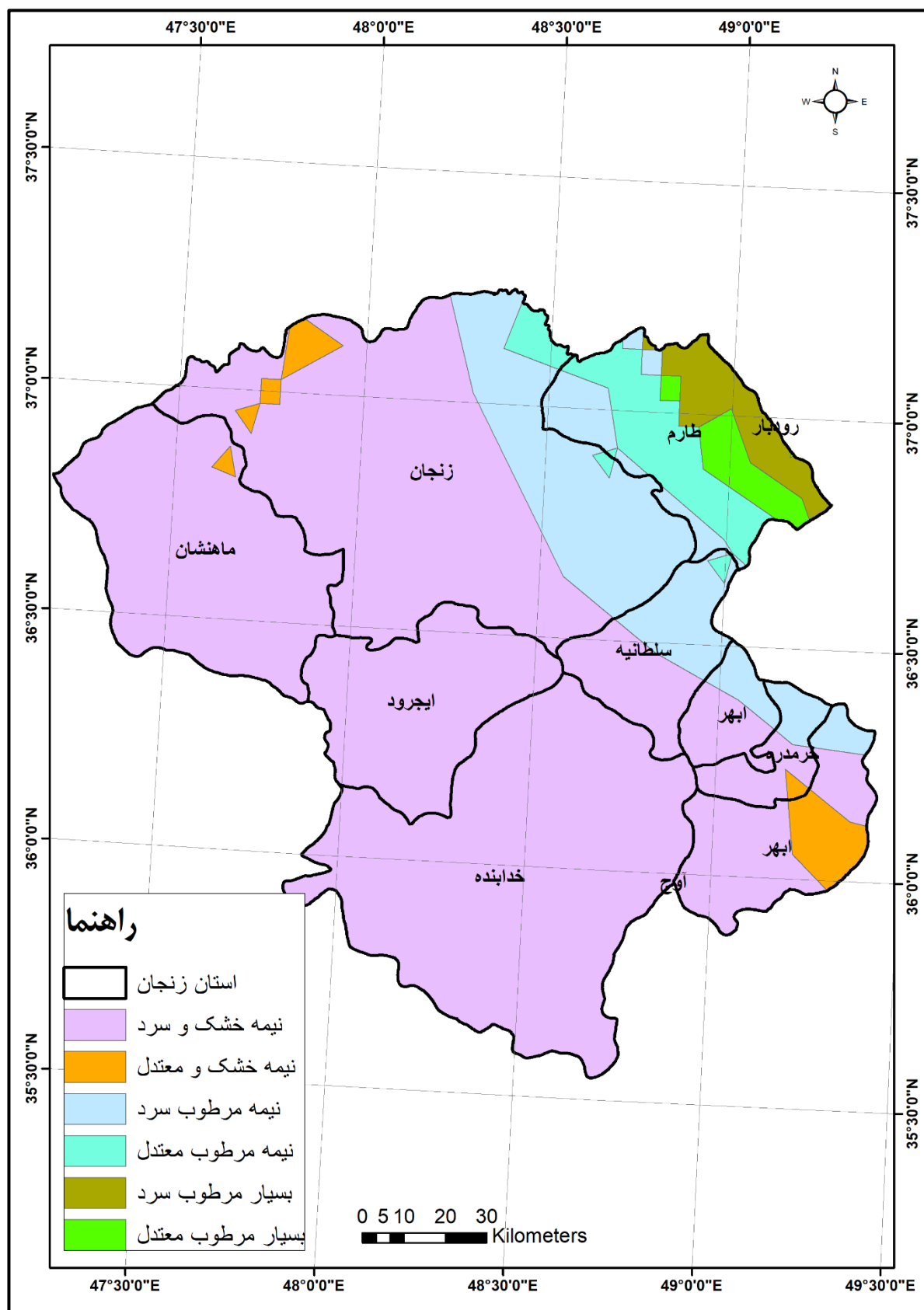
شکل پ.۱-۱۳- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان خوزستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



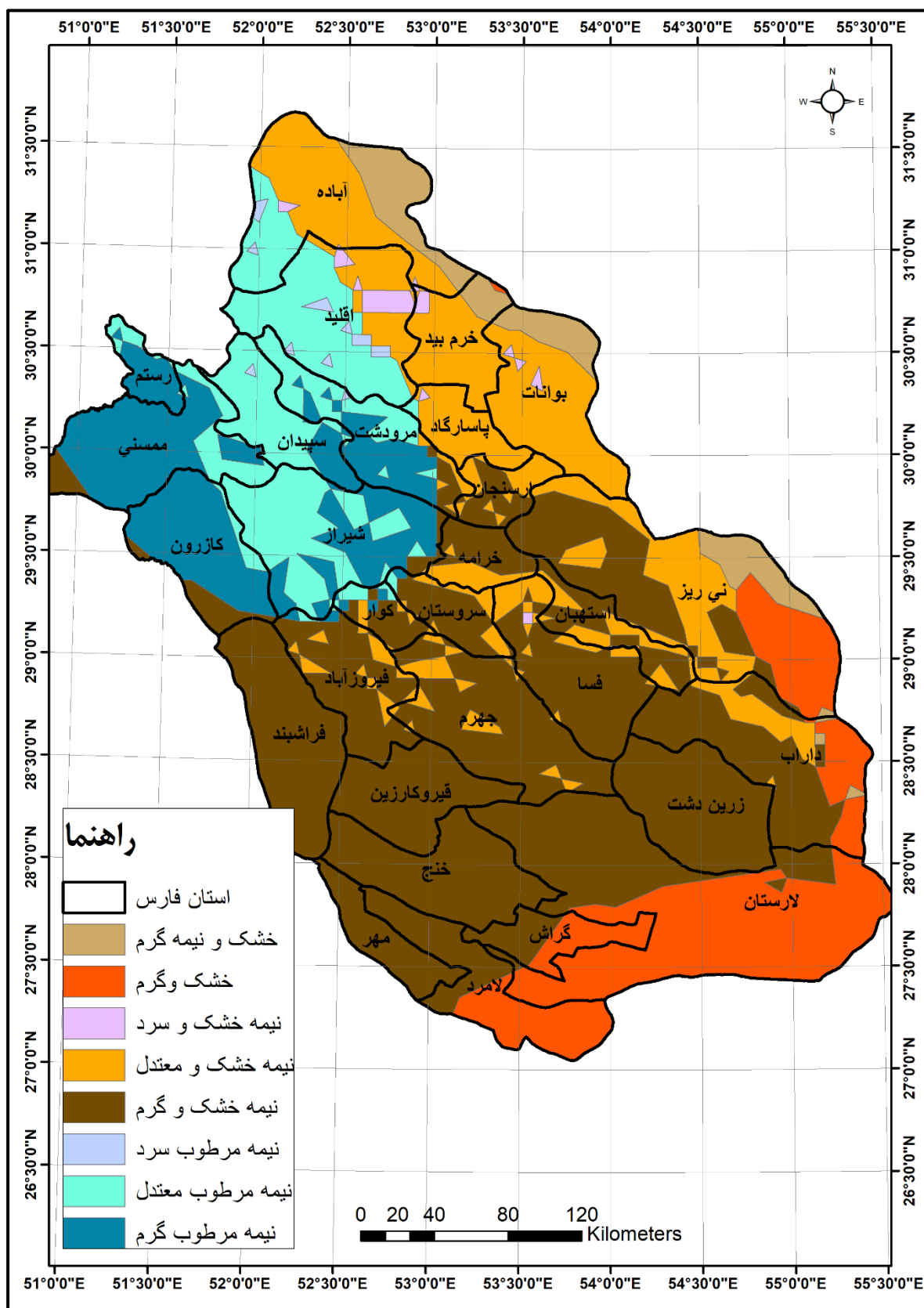
شکل پ.۱-۱۴- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان سمنان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



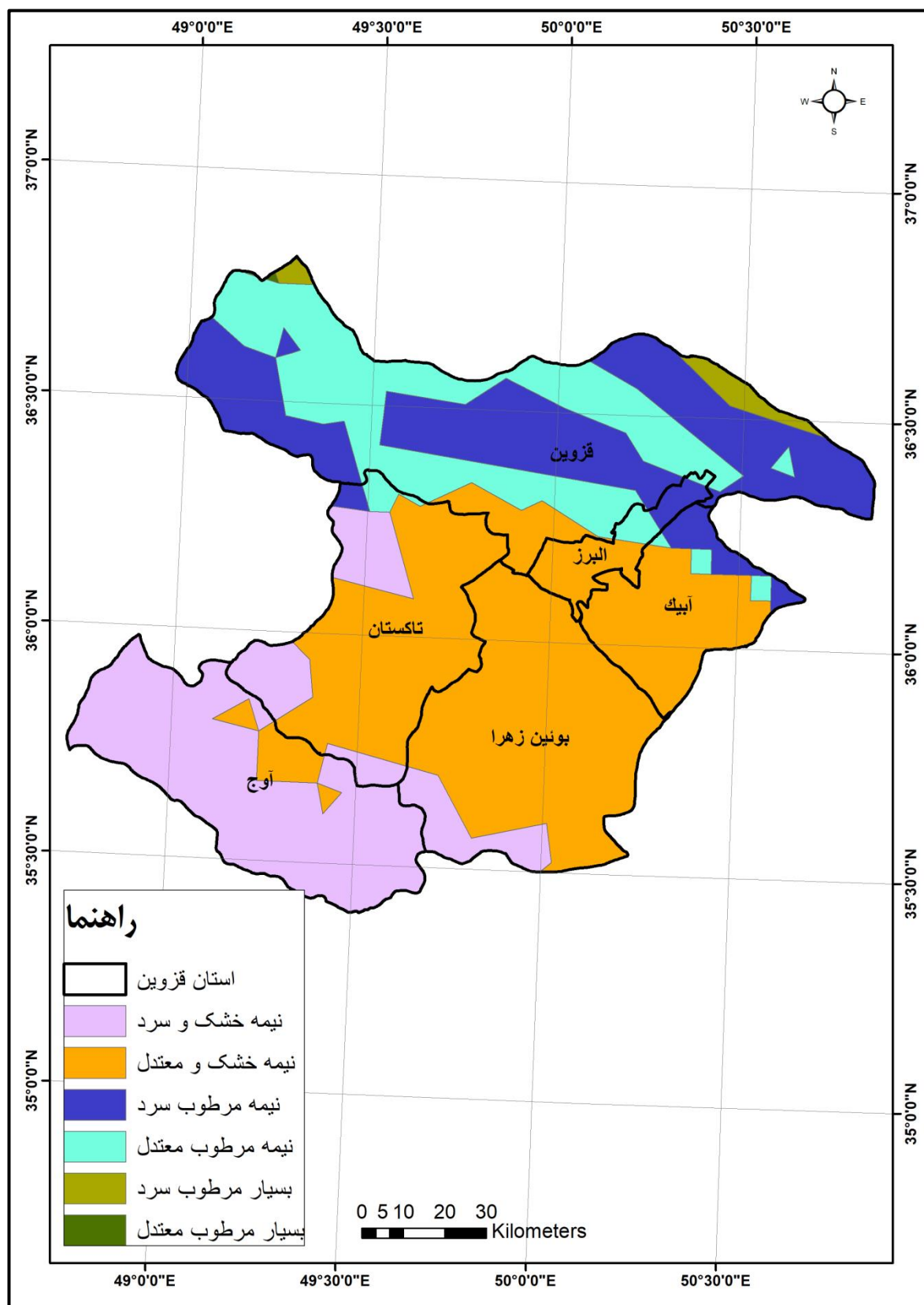
شکل پ.۱-۱۵- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان سیستان و بلوچستان و دیدگاه پارامترهای دما و بارش



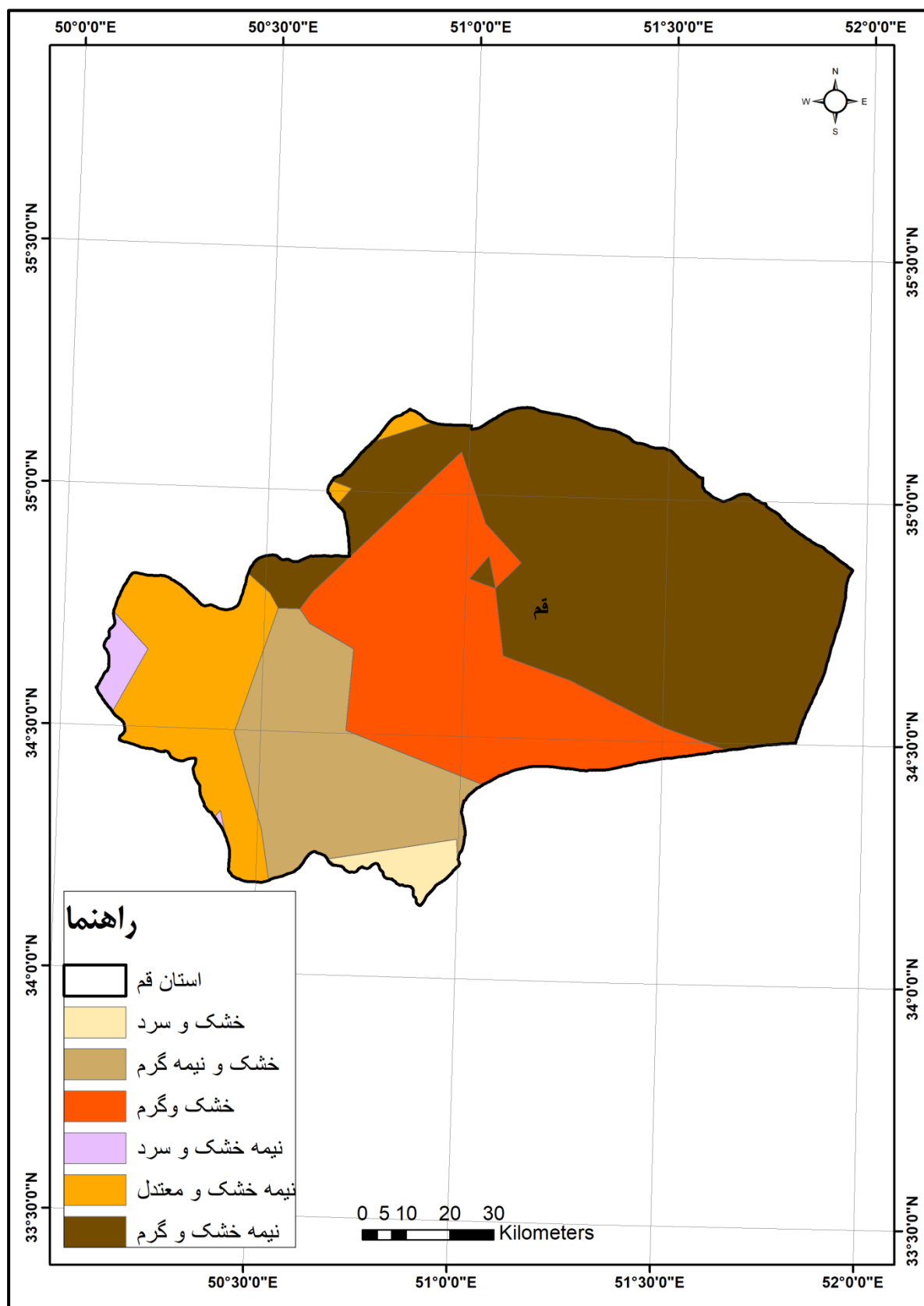
شکل پ. ۱-۱۶- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان زنجان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



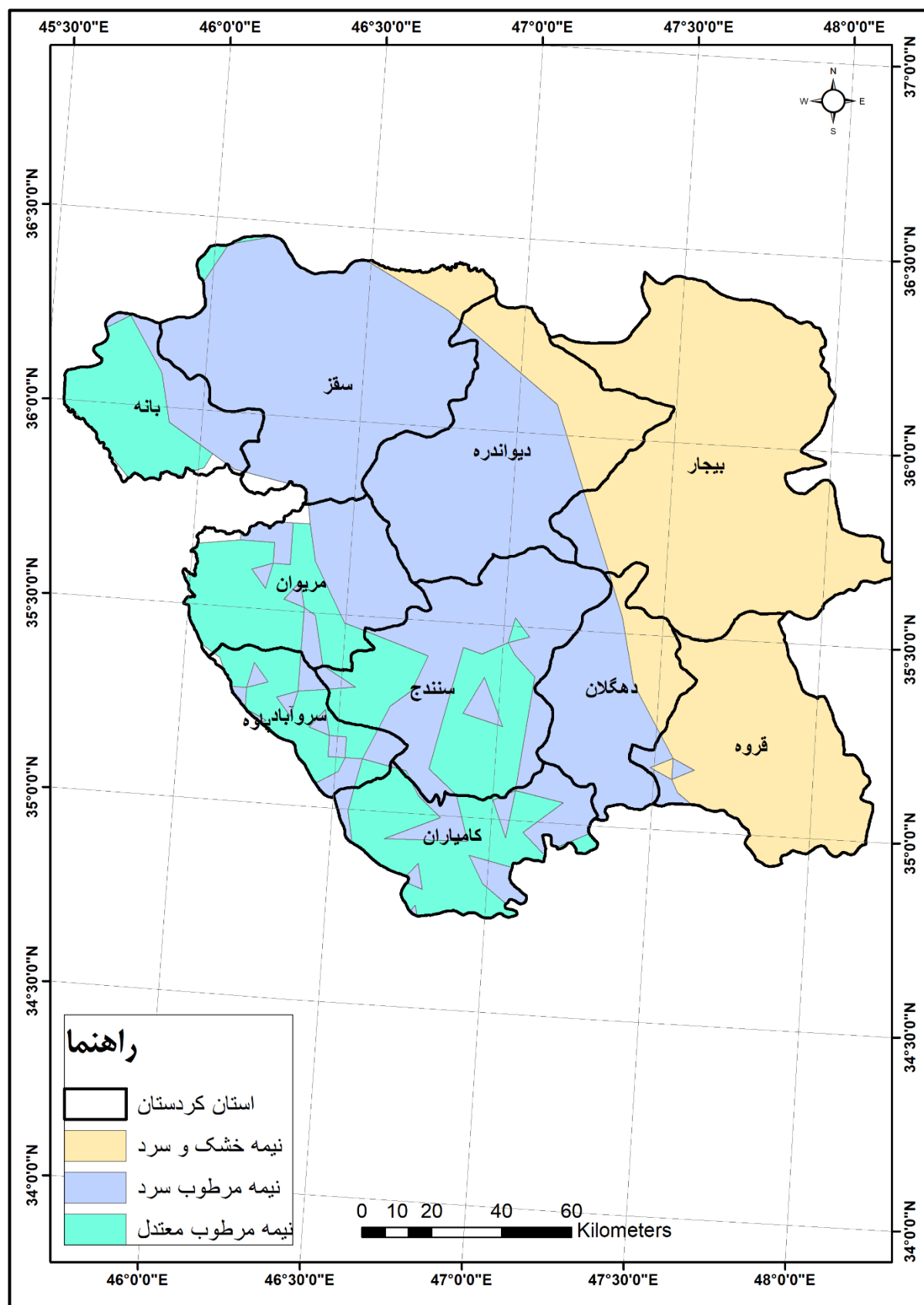
شکل پ.۱-۱۷- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان فارس از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



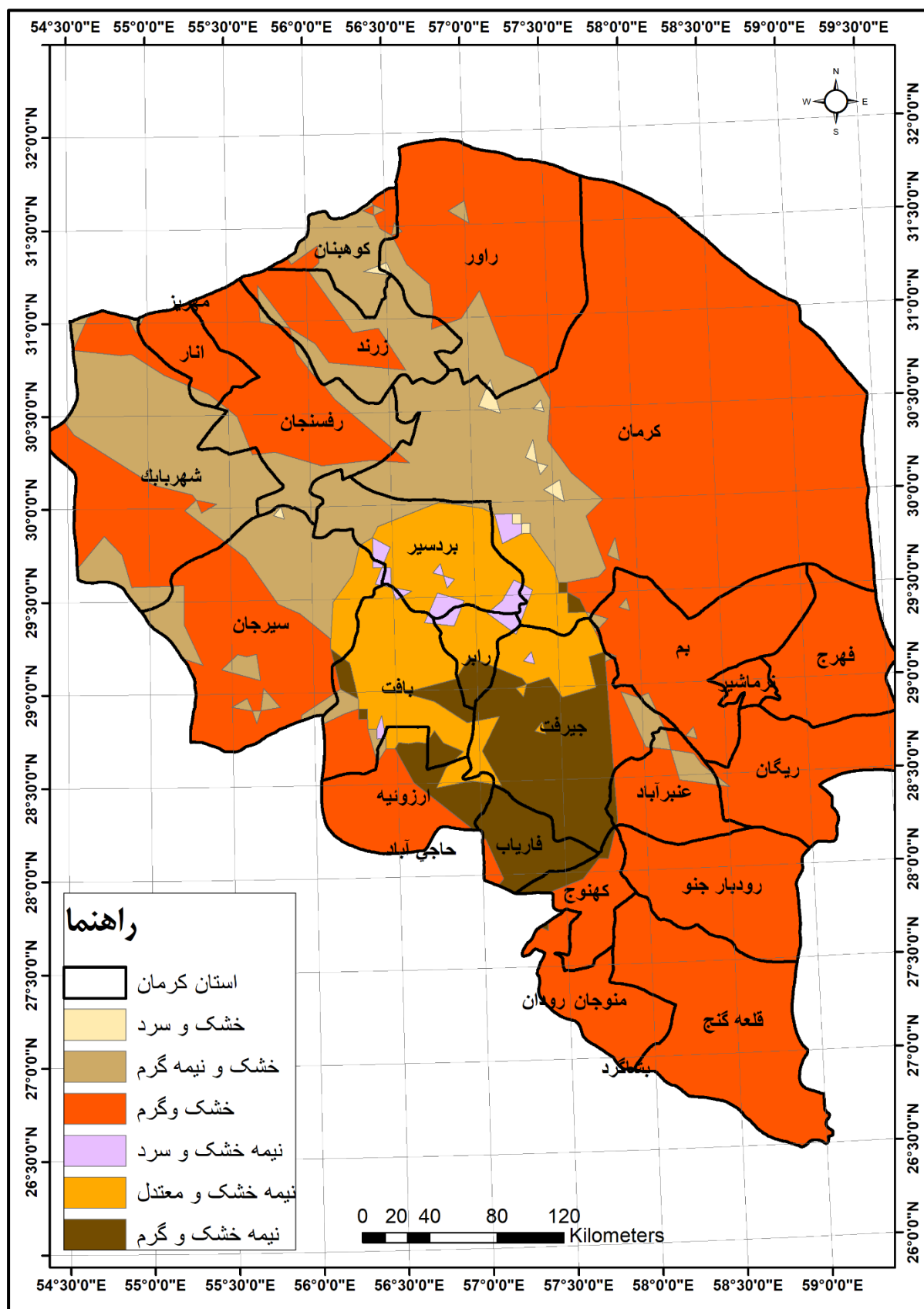
شکل پ. ۱-۱۸- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان قزوین از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



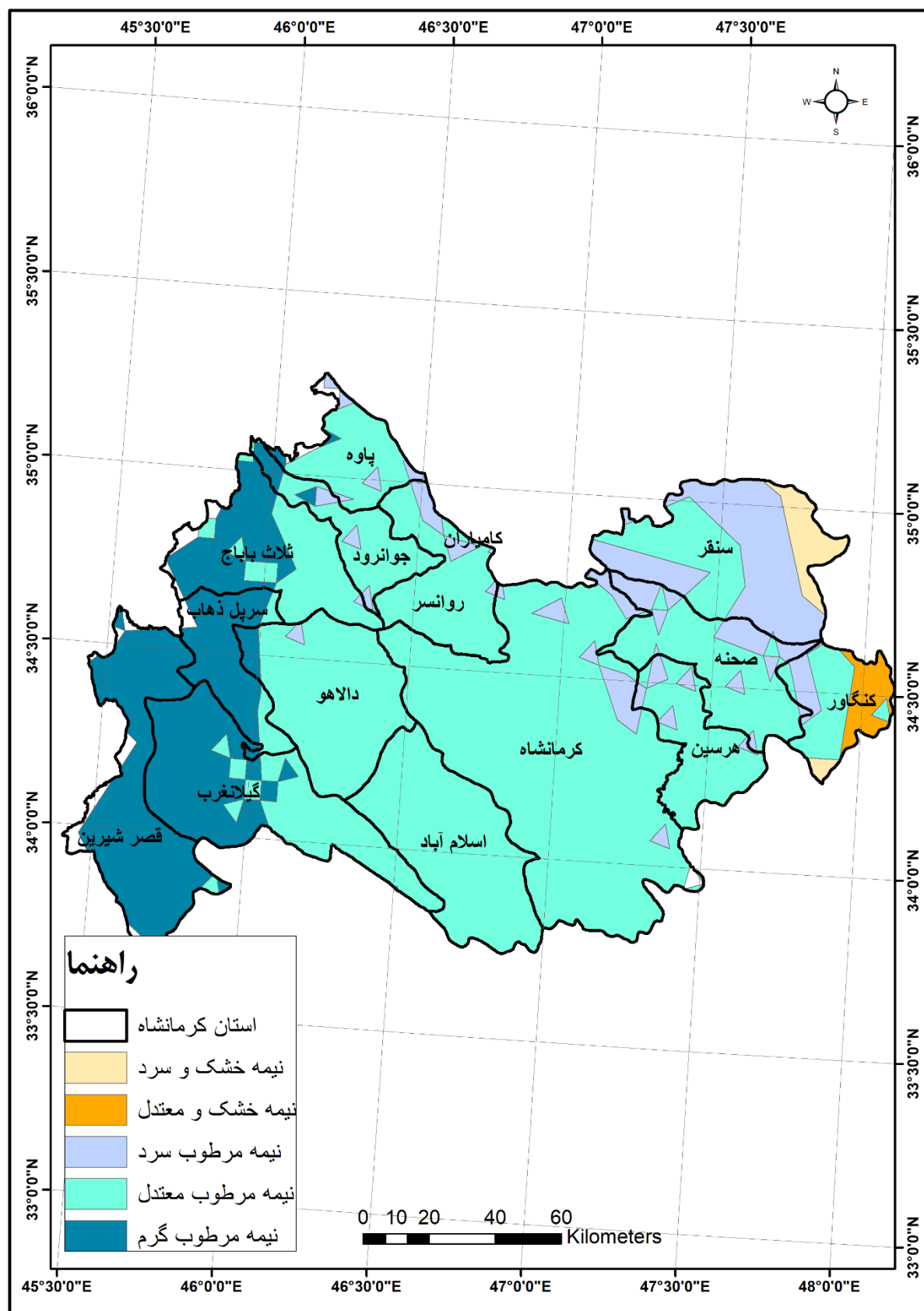
شکل پ.۱-۱۹- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان قم از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



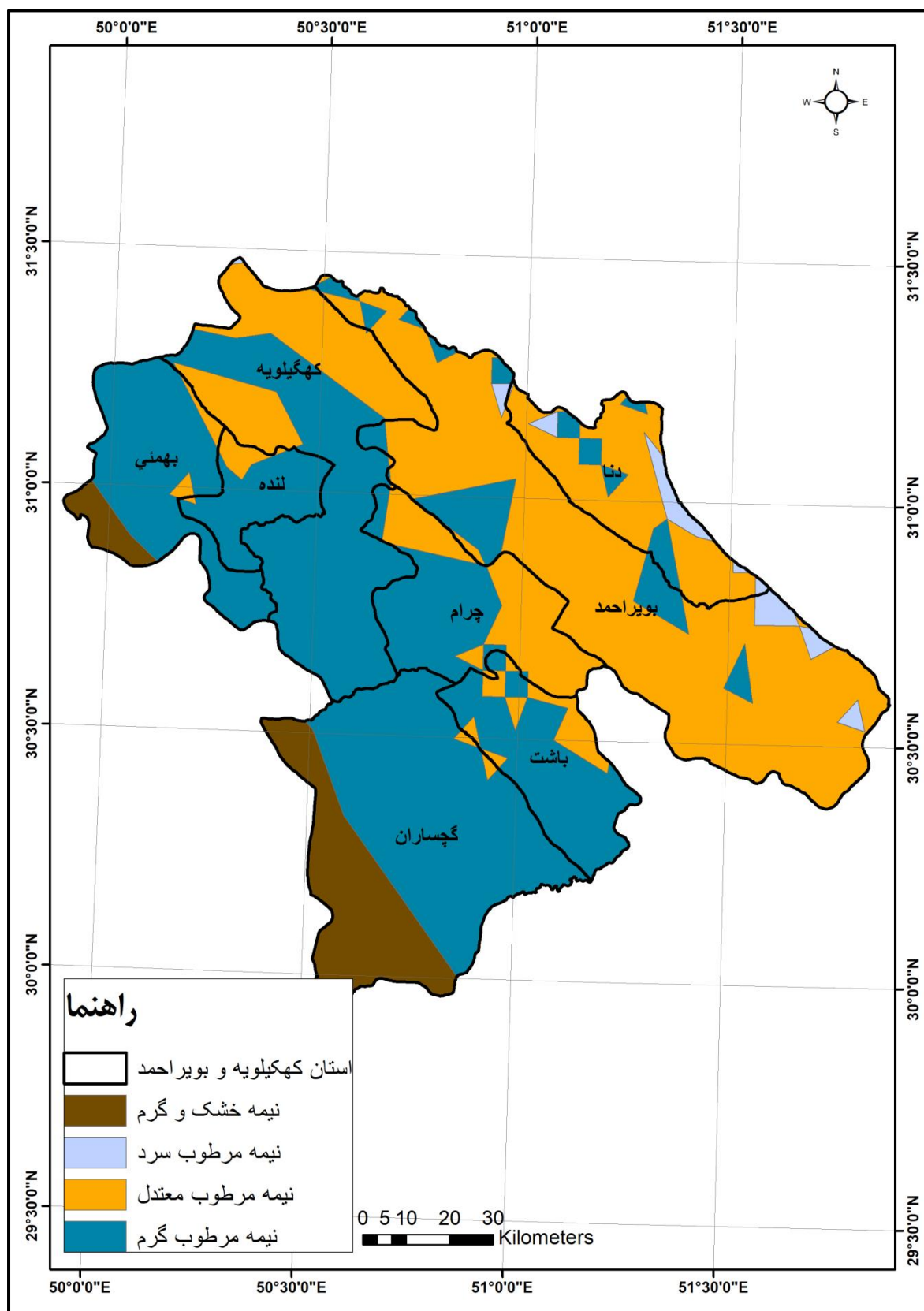
شکل پ. ۱-۲- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کردستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



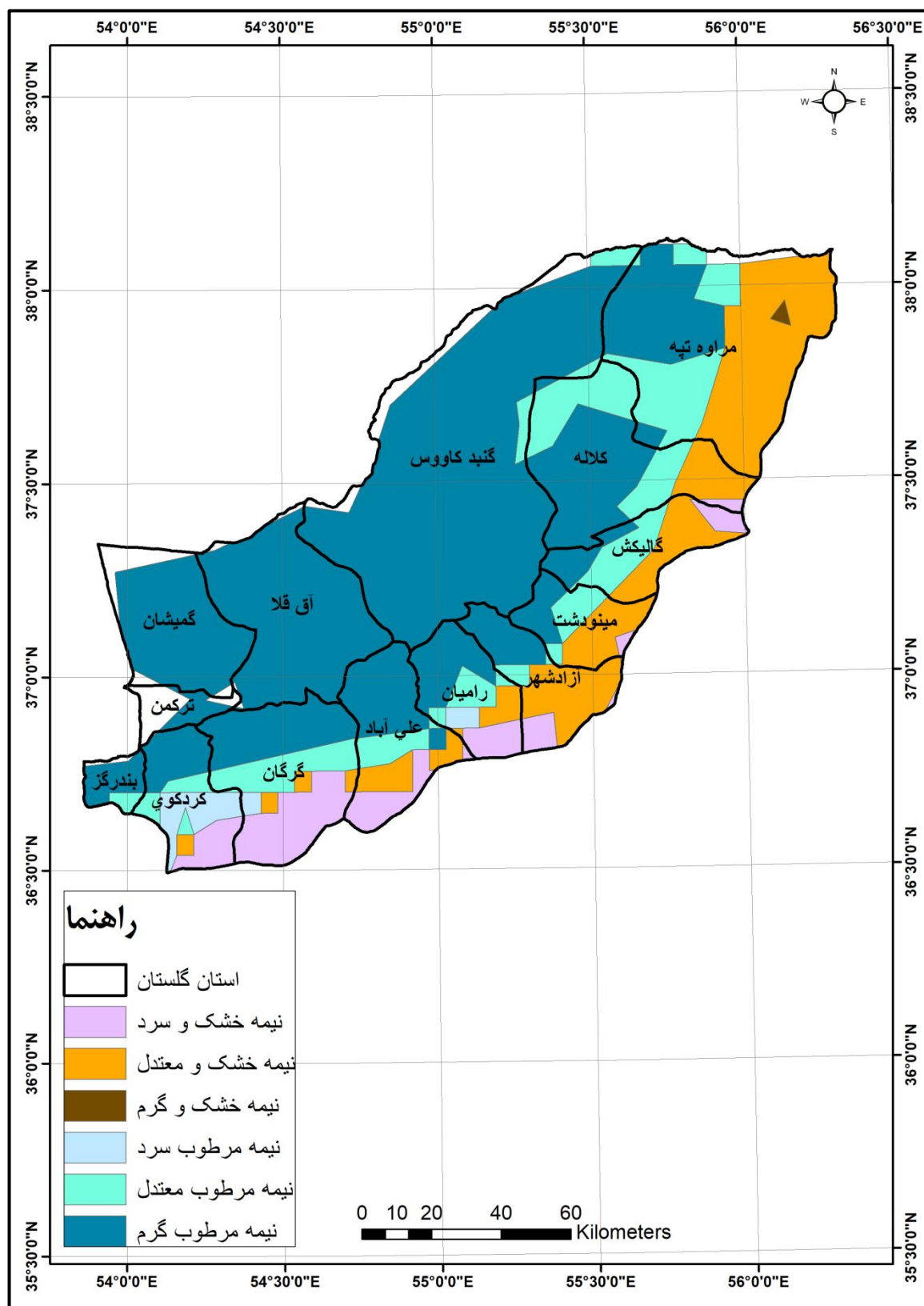
شکل پ. ۱-۲۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کرمان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



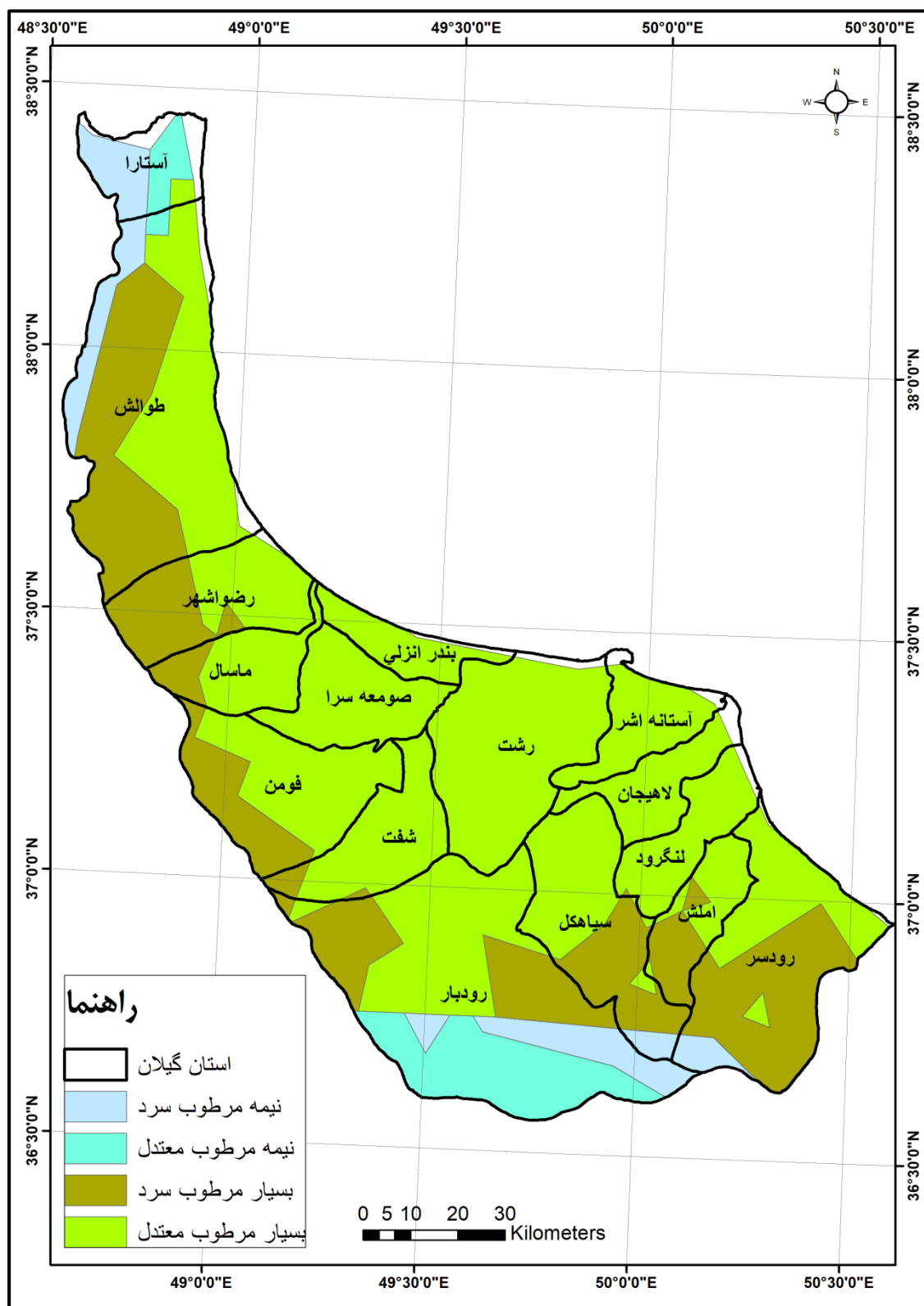
شکل پ. ۱-۲۲- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کرمانشاه از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



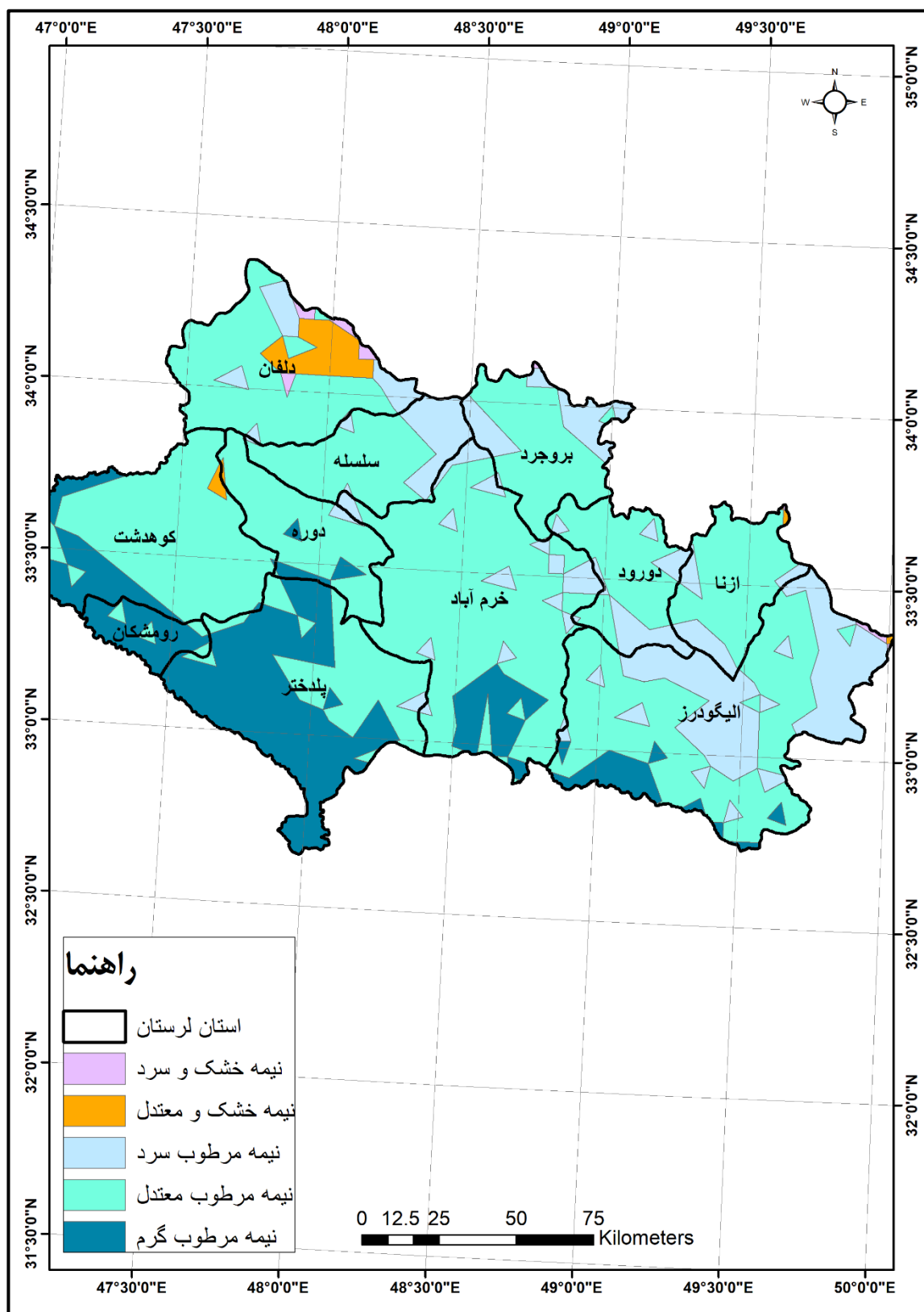
شکل پ.۱-۲۳- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان کهگیلویه و بویراحمد از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



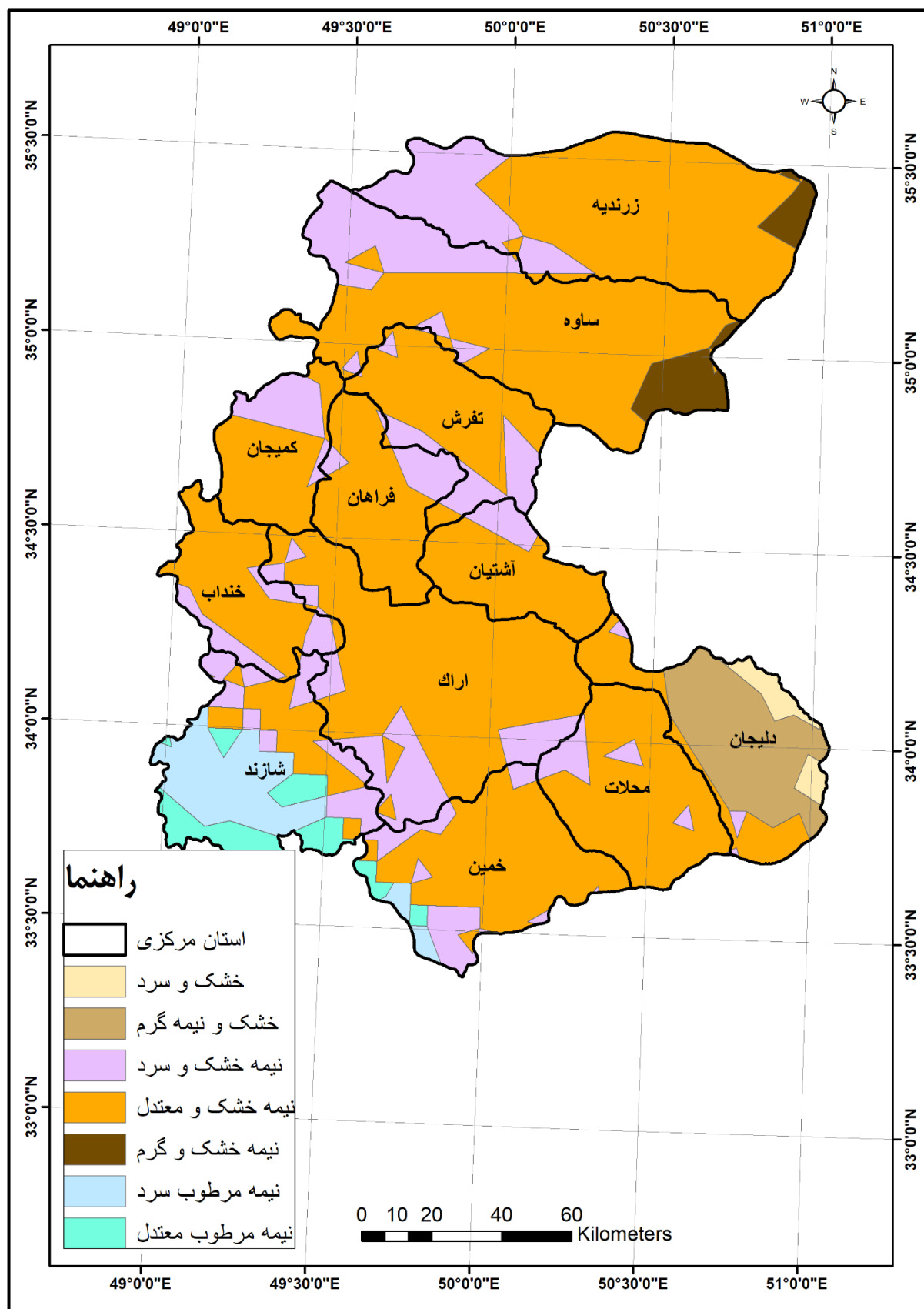
شکل پ. ۱-۲۴- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان گلستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



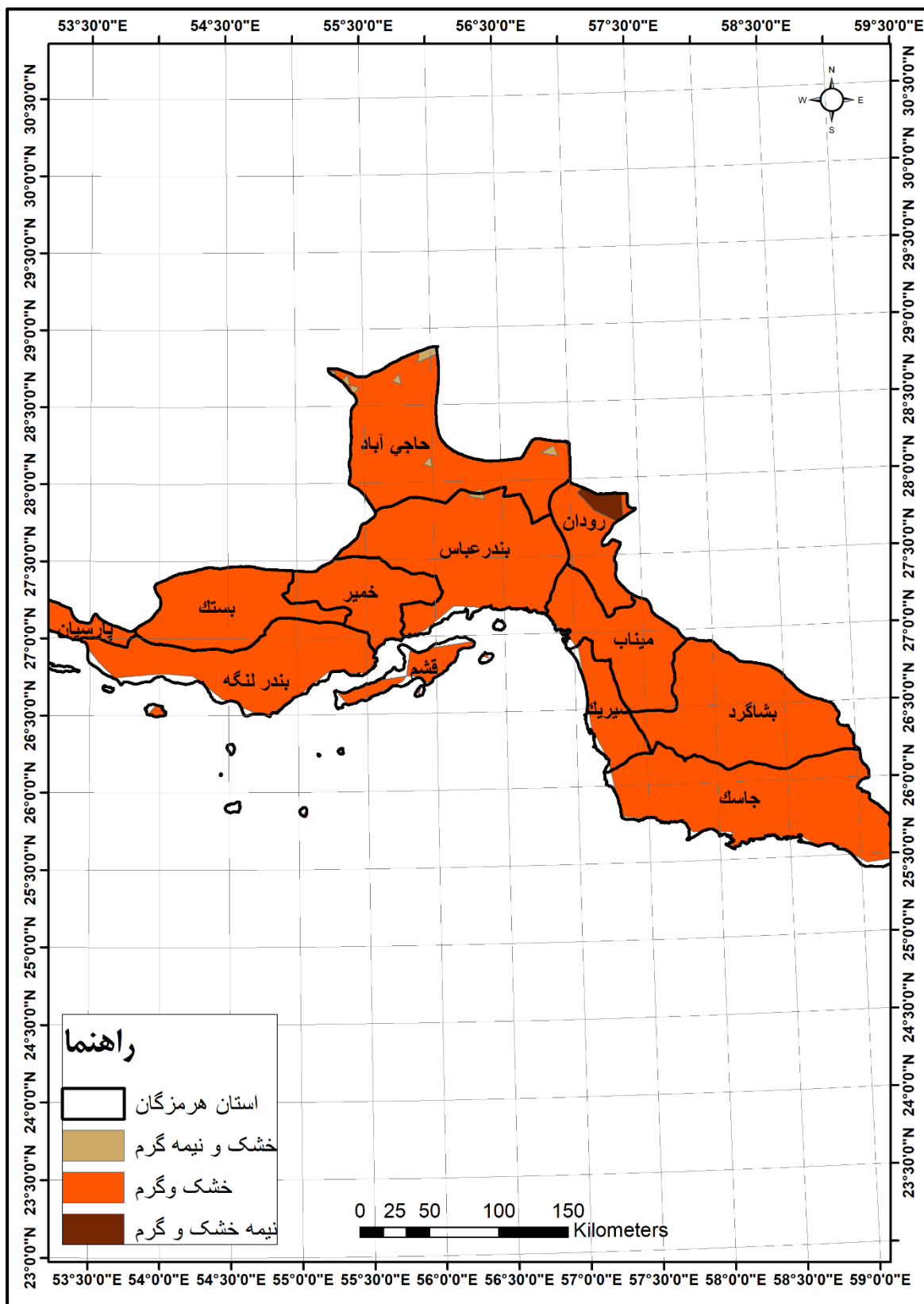
شکل پ.۱-۲۵- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان گیلان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



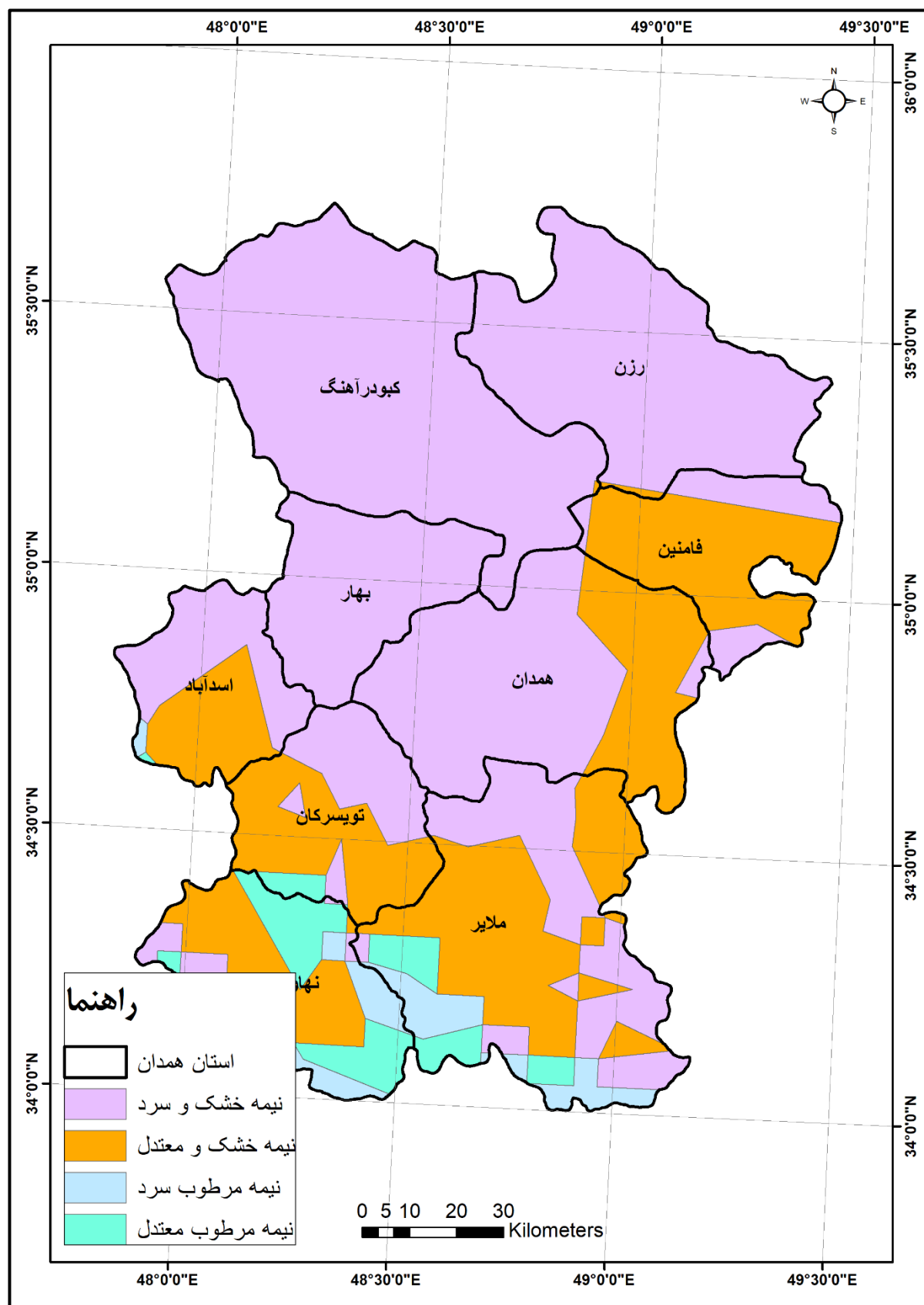
شکل پ. ۱-۲۶- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان لرستان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



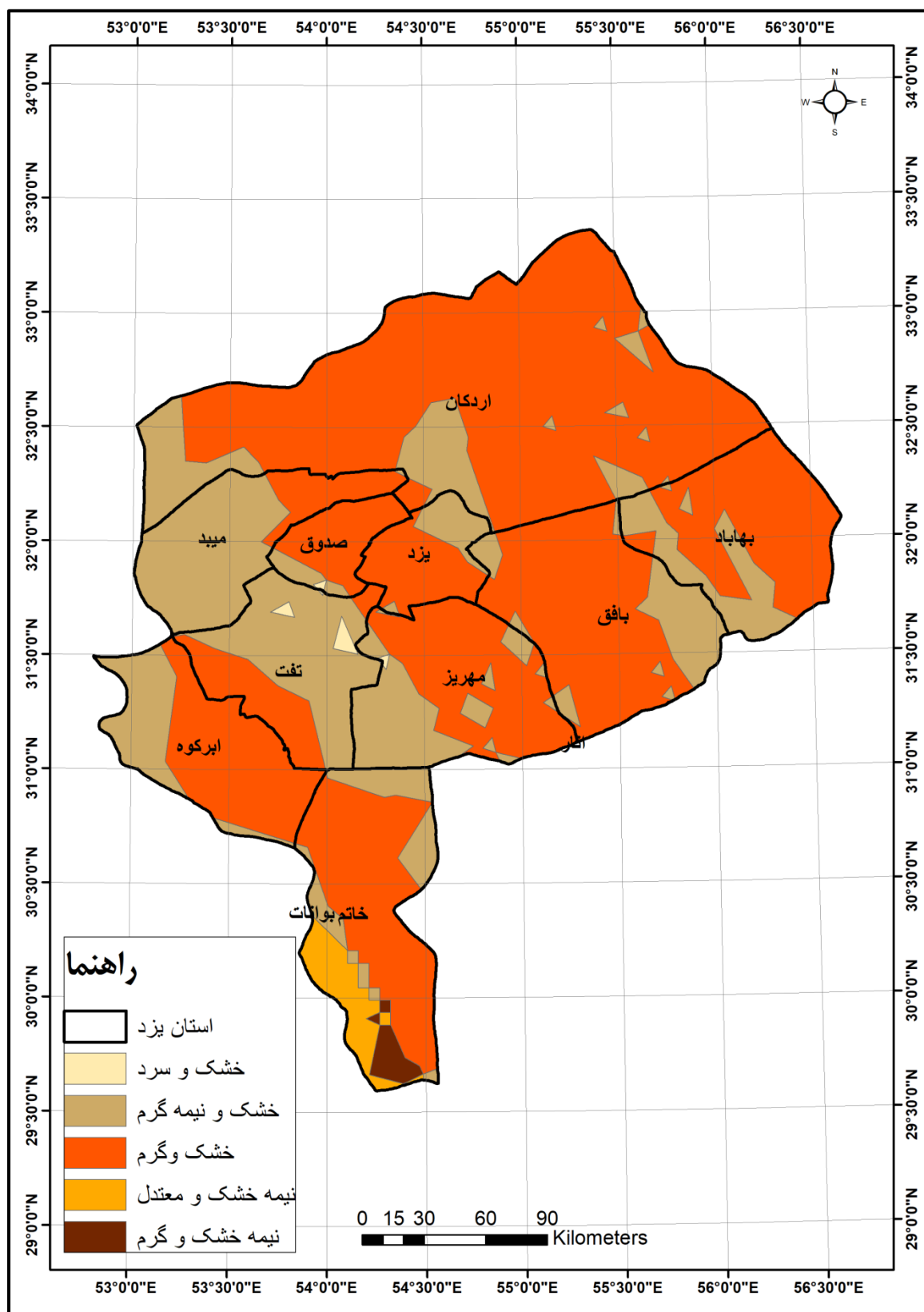
شکل پ. ۱-۲۸- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان مرکزی از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



شکل پ.۱-۲۹- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان هرمزگان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



شکل پ. ۱-۳- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان همدان از دیدگاه پارامترهای دما و بارش



شکل پ.۱-۳۱- طبقه‌بندی اقلیمی شهرستان‌های استان یزد از دیدگاه پارامترهای دما و بارش

پ.۱-۲- تعیین عمق یخبندان

پ.۱-۲-۱- روش Fair and Gayer

درخصوص محاسبه عمق پوشش لوله‌های مدفون، معروف‌ترین و ساده‌ترین روش که می‌توان در طراحی پایه و با استفاده از اطلاعات و آمار هواشناسی منطقه استفاده نمود، رابطه Fair و Gayer به شرح رابطه (پ.۱-۱) است:

$$d = 1.65 \times F^{0.468} \quad (\text{پ.۱-۱})$$

که d : عمق یخبندان در خاک (بر حسب اینچ) و F : اندیس یخ‌زدگی هستند. اندیس یخ‌زدگی (F) از رابطه (پ.۱-۲) محاسبه می‌شود:

$$F = (32n - \sum T_m) \times 30.2 \quad (\text{پ.۱-۲})$$

که n : تعداد ماه‌هایی است که درجه حرارت هوا زیر صفر قرار می‌گیرد، T_m : متوسط روزانه درجه حرارت در طول ماه‌های فوق بر حسب درجه فارنهایت و $30/2$: میانگین تعداد روزهای ماه در طول سال هستند.

پ.۱-۲-۲- روش Modified Berggren

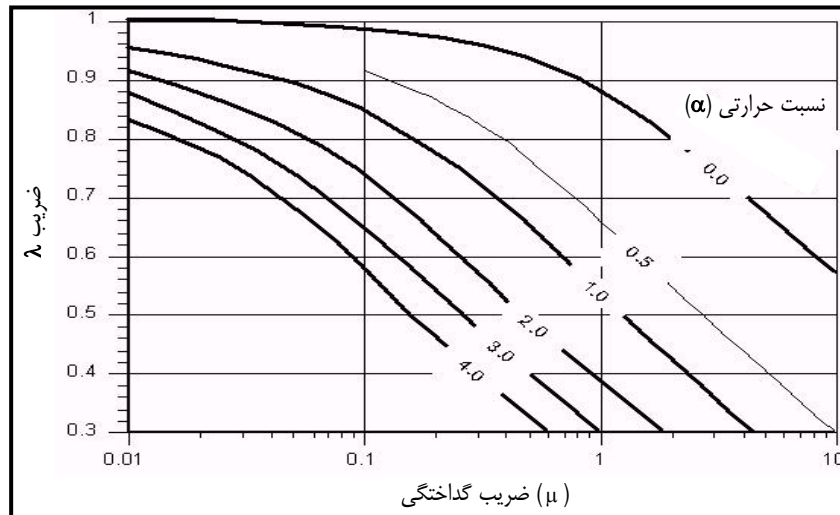
به‌منظور تدقیق عمق یخبندان در طراحی تفصیلی و با در دست داشتن نتایج مطالعات ژئوتکنیک منطقه از روش اصلاح شده برگرن، که در آن علاوه بر اطلاعات و آمار هواشناسی میزان رطوبت خاک و میزان تبادل حرارتی و پارامترهای دیگر خاک منطقه نیز موثر است، استفاده می‌شود. در این روش اطلاعات اولیه مورد نیاز عبارتند از: اطلاعات هواشناسی منطقه شامل درجه حرارت، ایام یخبندان برای محاسبه عمق یخبندان و ایام با درجه حرارت بسیار بالا در مناطق گرمسیر برای محاسبه عمق گداختگی و درجه-روز با توجه به هدف محاسبه (عمق یخبندان و یا عمق گداختگی) که می‌توان از اداره هواشناسی اخذ نمود و اطلاعات مربوط به نوع خاک، درصد رطوبت خاک و وزن مخصوص خشک آن که پس از انجام آزمایش‌های ژئوتکنیک (در طراحی تفصیلی) تعیین می‌شود. به‌منظور محاسبه عمق یخبندان یا عمق گداختگی در این روش از روابط (پ.۱-۳) و (پ.۱-۴) استفاده می‌شود:

$$x = \lambda \sqrt{\frac{48 \times k_{avg} \times n \times FI}{L}} \quad (\text{پ.۱-۳ عمق یخبندان})$$

$$x = \lambda \sqrt{\frac{48 \times k_{avg} \times n \times TI}{L}} \quad (\text{پ.۱-۴ عمق گداختگی})$$

که x : عمق یخبندان یا عمق گداختگی، λ : ضریب اصلاح، k_{avg} : قابلیت هدایت حرارتی خاک (میانگین حالت یخ زده و یخ نرده خاک) بر حسب (BTU/hr.ft.°F)، n : فاکتور تبدیل نقطه انجماد هوا به پوشش زمین، FI : شاخص یخ‌زدگی هوا با توجه به شرایط آب و هوایی (°F.days)، TI : شاخص گداختگی هوا با توجه به شرایط آب و هوایی (°F.days) و L : حرارت نهفته خاک (BTU/ft³) هستند.

به منظور محاسبه λ باید از نمودار شکل (پ. ۱-۳۲) استفاده کرد که دو پارامتر مورد نیاز آن به ترتیب α (نسبت حرارتی) و μ (ضریب گداختگی) هستند.



شکل پ. ۱-۳۲- محاسبه ضریب اصلاح فرمول برگرن

برای محاسبه α از فرمول (پ. ۱-۵) استفاده می‌شود:

$$\alpha = \frac{|\bar{T} - T_f|}{T_f - T_s} \quad (\text{پ. ۱-۵})$$

که $\bar{T}$: متوسط درجه حرارت سالانه هوا یا زمین به فارنهایت، T_f : ۳۲ درجه فارنهایت و T_s : متوسط درجه حرارت در دوره یخبندان هستند.

برای محاسبه μ از فرمول (پ. ۱-۶) استفاده می‌شود:

$$\mu = (|T_f - T_s|) \left(\frac{C}{L} \right) \quad (\text{پ. ۱-۶})$$

که C : متوسط ظرفیت ویژه حرارتی خاک ($\text{BTU/ft}^3 \cdot ^\circ\text{F}$) است.

ظرفیت ویژه حرارتی خاک در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌زدگی خاک محاسبه شده و در نهایت با استفاده از فرمول‌های

(پ. ۱-۷) و (پ. ۱-۸) از معدل‌گیری این دو عدد برای محاسبه μ استفاده می‌شود:

$$C_{\text{frozen}} = \gamma_d \left(0.17 + \frac{0.5w}{100} \right) \quad (\text{پ. ۱-۷})$$

$$C_{\text{unfrozen}} = \gamma_d \left(0.17 + \frac{w}{100} \right) \quad (\text{پ. ۱-۸})$$

که γ_d : جرم مخصوص خشک خاک (lb/ft^3) و w : درصد رطوبت خاک هستند.

در نتیجه:

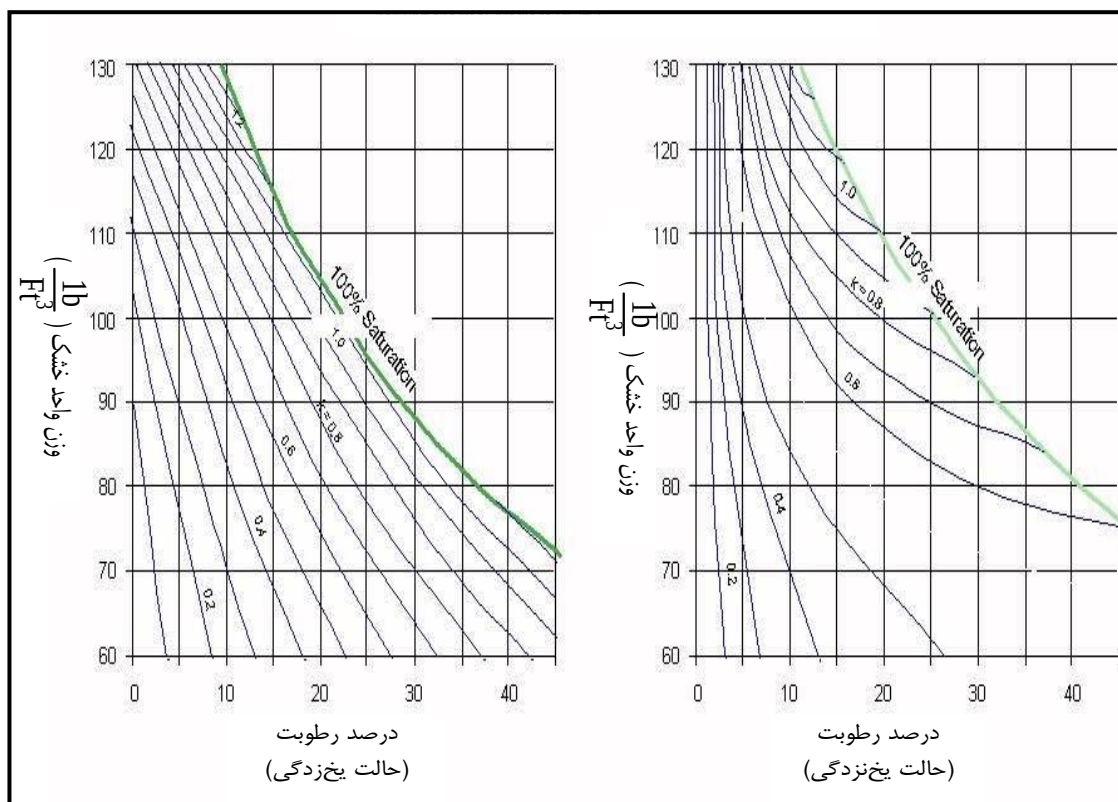
$$C = \frac{C_{\text{frozen}} + C_{\text{unfrozen}}}{2} \quad (\text{پ. ۱-۹})$$

به منظور محاسبه حرارت نهفته خاک از فرمول (پ.۱-۱) استفاده می‌شود:

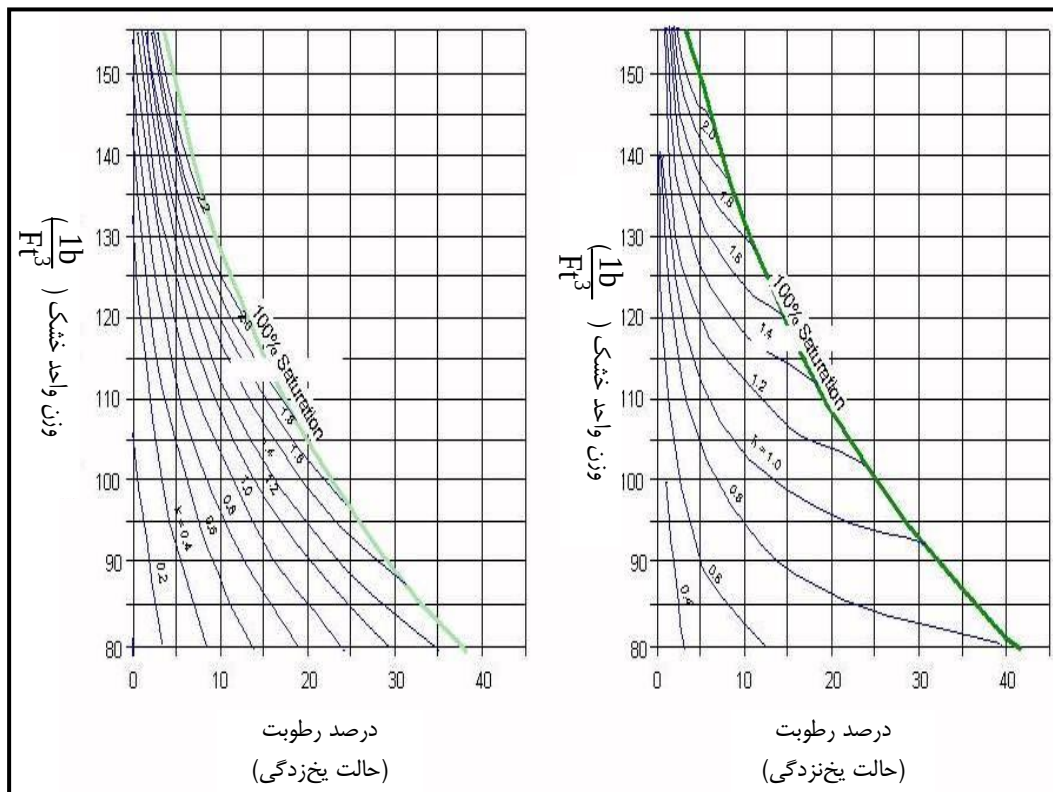
$$L = \frac{144 \cdot w \cdot \gamma_d}{100} \quad (\text{پ.۱-۱})$$

پس از محاسبه α و μ از شکل (پ.۱-۱)، مقدار λ استخراج می‌شود.

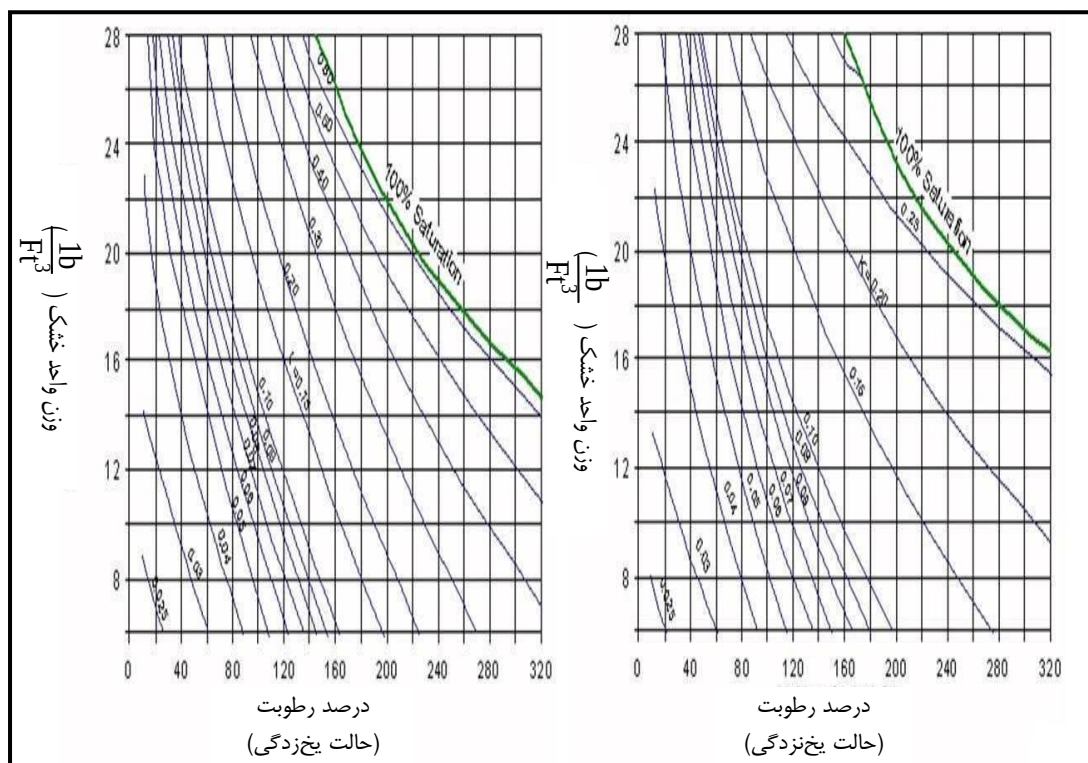
قدم بعدی در محاسبات عمق یخبندان، محاسبه میزان k_{avg} است که با توجه به نوع خاک (مطابق با مطالعات ژئوتکنیک منطقه مورد مطالعه) و نمودارهای شکل‌های (پ.۱-۳۳) تا (پ.۱-۳۵) محاسبه می‌شود.



شکل پ.۱-۳۳ - متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های رسی و گل و لای (سیلت) در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌نزدگی [۹۸]



شکل پ. ۱-۳۴- متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های گرانولی در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌زدگی [۹۸]



شکل پ. ۱-۳۵- متوسط ظرفیت انتقال حرارتی برای خاک‌های نباتی در دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌زدگی [۹۸]

در گراف‌های مربوطه دو حالت یخ‌زدگی و یخ‌زدگی انواع خاک‌ها مدنظر قرار گرفته است که پس از استخراج k_{frozen} و $k_{unfrozen}$ از معدل‌گیری این دو عدد، k_{avg} حاصل می‌شود.

پس از این مرحله نوبت به محاسبه n یا فاکتور تبدیل نقطه انجماد هوا به سطح می‌رسد که بدین منظور با توجه به این که هدف محاسبه، عمق یخبندان و یا عمق گداختگی باشد، می‌توان از فرمول‌های (پ.۱-۱۱) و (پ.۱-۱۲) استفاده کرد:

$$n = \frac{a}{b} \quad (\text{پ.۱-۱۱})$$

$$n = \frac{c}{d} \quad (\text{پ.۱-۱۲})$$

که a : شاخص یخبندان سطح، b : شاخص یخ‌زدگی هوا، c : شاخص گداختگی سطح و d : شاخص گداختگی هوا هستند. با توجه به این که محاسبه شاخص‌های موجود در این دو فرمول از پیچیدگی زیادی برخوردار است، لذا فرمول‌ها صرفاً برای اطلاع ارائه شده و توصیه می‌شود برای محاسبه n از جدول‌های (پ.۱-۱) یا (پ.۱-۲) استفاده شود.

جدول پ.۱-۱- میزان n پیشنهادی با توجه به وضعیت سطح برای شرایط یخبندان

سطح	n
برف	۱
فاقد برف و یخ	۰/۹
شن و ماسه	۰/۹
خاک ریشه‌دار	۰/۵

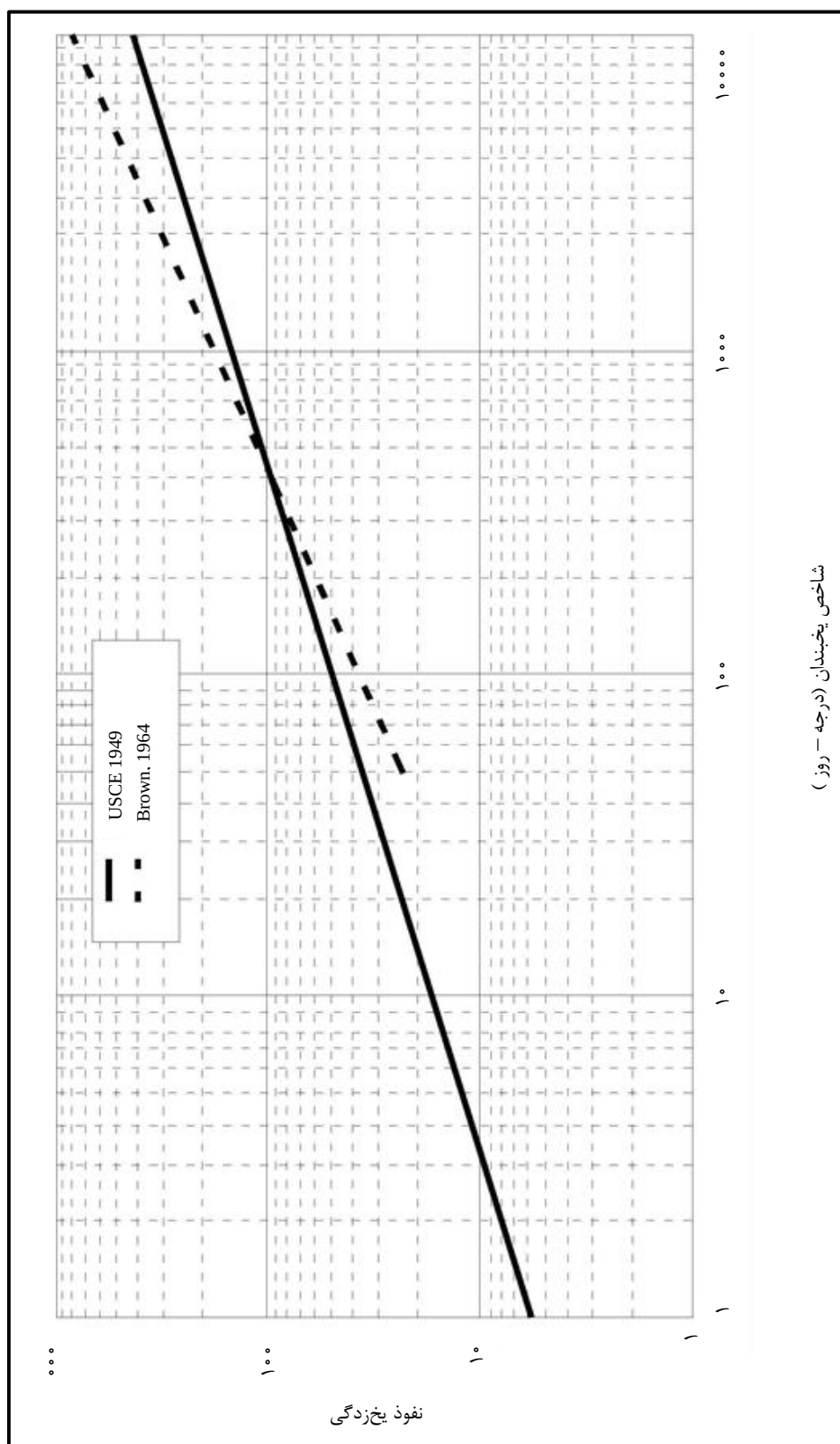
جدول پ.۱-۲- میزان n پیشنهادی با توجه به وضعیت سطح برای شرایط گداختگی

سطح	n
شن و ماسه	۲
خاک ریشه‌دار	۱

پ.۱-۲-۳- روش Thaw Index

اداره مهندسی ارتش ایالات متحده آمریکا (USCE) به‌طور تجربی منحنی‌هایی برای تعیین عمق یخبندان با استفاده از شاخص یخبندان^۱ تهیه کرده است. شاخص یخبندان معیاری است که جمع جبری درجه حرارت متوسط روزهای

متوالی زیر صفر به درجه -روز تعیین می‌شود. در تجدیدنظر منحنی فوق، به جای شاخص یخبندان، شاخص آب شدن یخ^۱ به کار رفته است. منحنی مذکور در شکل (پ. ۱-۳۶) ارائه شده است.



شکل پ.۱-۳۶- برآورد عمق یخبندان براساس روش (Thaw Index)

پیوست ۲

روش‌های برآورد و پیش‌بینی جمعیت

پ.۲-۱- مقدمه

در حال حاضر سرشماری‌های عمومی نفوس و مسکن که بر پایه تکمیل پرسشنامه با مراجعه به خانوارها صورت می‌گیرد، به‌عنوان کامل‌ترین و قابل اعتمادترین منبع اطلاعاتی جمعیت شناخته شده‌اند. به‌دلیل تغییرات پیوسته جمعیت که گاهی از شدت بالایی نیز برخوردار است، نمی‌توان از نتایج این‌گونه سرشماری‌ها برای مقاطع پس از سرشماری و مخصوصاً سال‌های دورتر برای بسیاری از اهداف موردنیاز، استفاده کرد.

سیاست‌گذاران، برنامه‌ریزان دستگاه‌های اجرایی و محققان در سطوح ملی و محلی، برای ارزیابی برنامه‌ها و انجام برنامه‌ریزی‌های خود به اطلاعات جاری و آینده جمعیت نیاز دارند. اگرچه از روش‌های نمونه‌گیری نیز برای رفع نیازهای اطلاعات پایه‌ای جمعیت استفاده می‌شود، اما این روش‌ها علاوه بر پرهزینه بودن، نمی‌توانند برای اهداف گذشته و آینده به کار روند. روش‌های مختلف برآورد جمعیت و همچنین شاخص‌های جمعیتی از اهمیت ویژه‌ای برخوردار هستند.

در متون جمعیت‌شناسی عمدتاً از سه واژه برآورد^۱، تصویر^۲ و پیش‌بینی جمعیت^۳ استفاده می‌شود، که لازم است در آغاز به وجوه تمایز و تشابه آن‌ها اشاره شود. برآورد جمعیت با توجه به زمان برآورد و منابع اطلاعاتی مورد استفاده در سه گروه قابل بحث هستند [۱۵۰]:

۱- برآوردهای بین دو سرشماری^۴: این گروه، برآوردی از جمعیت در حد فاصل دو سرشماری انجام شده ارائه و بدین منظور از نتایج این دو سرشماری استفاده می‌کنند.

۲- برآوردهای پس از سرشماری^۵: در این گروه، برآوردهای جاری و گذشته جمعیت در مقطع پس از آخرین سرشماری تا زمان اجرا قرار دارند که از نتایج آخرین سرشماری و احتمالاً سرشماری‌های قبلی و اطلاعات جاری جمعیت بهره می‌گیرند.

۳- تصویر: این گروه از برآوردها، نسبت به ارائه برآوردهای جمعیت پس از آخرین سرشماری و برای زمان‌های طولانی‌تر که هنوز اطلاعات جاری تغییر جمعیت به‌دست نیامده است، اقدام می‌کنند. البته در این گروه برآوردهای جمعیت برای زمان‌های گذشته که اطلاعات جاری جمعیت موجود نیست نیز قرار می‌گیرند.

۱- Estimation

۲- Projection

۳- Forecasting

۴- Intercensal Estimates

۵- Postcensal Estimates

با توجه به تقسيم‌بندی‌های فوق، در این گزارش، اصطلاح «برآورد» برای برآورد جمعيت (پس از سرشماری) به‌کار می‌رود. اما از طرف دیگر باید بين تصاویر جمعيتی و پيش‌بینی‌های جمعيت نیز تمایز قائل شد. رده‌ای از تصاویر جمعيت که احتمالا خیلی به واقعيت نزدیک هستند به‌عنوان پيش‌بینی‌های جمعيت معرفی می‌شوند [۸۸، ۱۳۲، ۱۴۷]. از این‌رو تمامی پيش‌بینی‌ها، تصاویر جمعيتی هستند، اما هر تصویر جمعيت لزوماً به‌عنوان پيش‌بینی قلمداد نمی‌شود، بلکه گروهی از آن‌ها، صرفاً روابطی تحلیلی و محاسباتی به‌شمار می‌روند.

پ.۲-۲- روش‌های برآورد جمعيت

در این قسمت روش‌های مختلف پيش‌بینی جمعيت شهرها و جوامع روستایی در قالب دو رده اصلی روش‌های ریاضی و جمعيت‌شناسی (روش‌های مولفه‌ای و مولفه‌ای نسلی) مورد بررسی قرار می‌گیرد.

پ.۲-۲-۱- روش ریاضی

روش‌های ریاضی مختلفی را می‌توان برای برآورد پس از سرشماری جمعيت کل کشور براساس گروه‌های سنی به‌کار برد. از آنجا که این روش‌ها، نتایج تقریبی برای جمعيت گروه‌های سنی به دست می‌دهند، از این‌رو تنها در مواردی که اطلاعات کافی و مناسبی از مرگ و میر، موالید و سایر مولفه‌های مورد نیاز وجود ندارد می‌توان از این روش‌ها استفاده کرد. دو روش از مرسوم‌ترین روش‌های ریاضی، یکی برازش منحنی خطی به دو سرشماری آخر و سپس برون‌یابی رده‌های سنی مختلف برای سال موردنظر و دیگری برون‌یابی درصد سهم هریک از رده‌های سنی براساس یک برازش خطی برای سال مورد نظر است. براساس هر دو روش می‌توان برآوردی از جمعيت رده‌های سنی مختلف برای سال‌های پس از سرشماری آخر را به‌دست آورد. اغلب، برای سازگاری نتایج این روش‌ها با برآورد مستقلى از جمعيت کل کشور، نتایج حاصله از روش‌های فوق به‌گونه‌ای تعديل می‌شوند تا جمع برآوردهای جمعيت رده‌های سنی، برابر برآورد جمعيت کل کشور که براساس روش مستقل دیگری (مانند میزان رشد هندسی یا نمایی) به‌دست آمده است، شود. روش‌های ریاضی از لحاظ مفهومی به سادگی قابل اجرا هستند. در استفاده از این روش ملاحظاتى به‌شرح زیر وجود دارد:

برآورد جمعيت به روش ریاضی با استفاده از رشد هندسی و رشد نمایی نیازمند رشد جمعيت است که معمولاً از دو سرشماری آخر استفاده می‌شود. نکته مهم برای محاسبه رشد جمعيت، همانند بودن منطقه جغرافیایی (شهر، آبادی، شهرستان، استان و ...) در دو مقطع سرشماری است. به‌عنوان مثال اگر در بین دو سرشماری، یک آبادی جذب شهر شده باشد، برای محاسبه رشد جمعيت باید جمعيت آبادی در سرشماری اول هم اضافه و سپس رشد جمعيت محاسبه شود. برآورد جمعيت با استفاده از روش ریاضی، برای پيش‌بینی‌های کوتاه مدت (کم‌تر از ۱۰ سال) توصیه شده است و در پيش‌بینی‌های میان مدت یا بلند مدت، در صورت استفاده از این روش، با توجه به رشد ثابت جمعيت، خطای برآورد وارد می‌شود. فرض اصلی استفاده از این روش، ثابت ماندن تغییرات جمعيت بعد از سرشماری است. به بیان دیگر، رشد جمعيت بعد از سرشماری، همانند متوسط رشد جمعيت در بین دو سرشماری فرض می‌شود.

پ.۲-۱-۲-۱- محاسبه رشد سالیانه با استفاده از رشد هندسی جمعیت

برآورد جمعیت به‌روش هندسی از رابطه زیر محاسبه می‌شود:

$$P_n = P_0(1 + R)^n \quad (\text{پ.۲-۱})$$

که P_n : جمعیت کل در پایان دوره، P_0 : جمعیت کل در ابتدای دوره، n : تعداد سال‌های مورد نظر هستند. R : متوسط نرخ رشد سالیانه است که $A = \log \frac{P_2}{P_1}$, $R = \text{Anti log} \frac{A}{n} - 1$ و P_1 و P_2 : تعداد جمعیت در دو سرشماری متوالی هستند.

پ.۲-۱-۲-۲- محاسبه رشد سالیانه با استفاده از معادله افزایش نمایی

در محاسبه رشد جمعیت با روش هندسی، فرض بر این است که افزایش جمعیت هر سال به‌طور مجزا از هم، با میزان افزایش سالیانه R انجام می‌شود. در حالی که افزایش جمعیت به‌طور پیوسته و مستمر انجام شود، رشد جمعیت دارای افزایش نمایی بوده و از رابطه زیر محاسبه می‌شود:

$$P_n = P_0 e^{nR} \quad (\text{پ.۲-۲})$$

که

$$R = \frac{1}{n} \ln \left[\frac{P_n}{P_0} \right]$$

برطبق الگوی رشد نمایی با این فرض که پس از سال پایه، جمعیت براساس میزان رشد لحظه‌ای ثابتی، برابر متوسط میزان رشد لحظه‌ای مشاهده شده بین دو سرشماری آخر، رشد خواهد داشت، اقدام به برآورد یا پیش‌بینی جمعیت می‌شود. البته برای پیش‌بینی‌های بلندمدت اگر بتوان میزان رشد لحظه‌ای افق پیش‌بینی را تخمین زد، با درونیابی ریاضی مثلاً درونیابی خطی می‌توان میزان رشد لحظه‌ای سال‌های میانی بین افق پیش‌بینی و سال پایه را نیز برآورد و با استفاده از میزان رشد متغیری، اقدام به پیش‌بینی جمعیت کرد. البته امکان برآورد میزان رشد لحظه‌ای در افق طرح خیلی مشکل و در برخی موارد امکان‌ناپذیر است.

قابل ذکر است کاربری رشد سالانه جمعیت براساس معادله تصاعد حسابی یا هندسی در برآورد جمعیت کل بدون تفکیک گروه‌های سنی است.

روش‌های دیگری نیز در این مورد وجود دارد که روابط آن‌ها فهرست‌وار ارائه می‌شوند.

$$P_n = P_0(1 + nR) \quad \text{Linear function (پ.۲-۳)}$$

$$P_n = a + be^n \quad \text{Modified exponential function (پ.۲-۴)}$$

$$P_n = \frac{K}{1 - e^{a+bn}} \quad \text{Logistic curve (پ.۲-۵)}$$

$$P_n = \log(a + be^n) \quad \text{Makeham curve (پ.۲-۶)}$$

$P_n = abe^n$	Gompertz curve (پ.۲-۷)
$P_n = a_0 + a_1n + a_2n^2 + \dots + a_kn^k$	Polynomial of degree n (پ.۲-۸)
$P_n = a_0P_{n-1} + a_2P_{n-2} + \dots + a_kP_{n-k}$	Autoregressive series (پ.۲-۹)
$P_n = \frac{a}{n_e - n}, n < n_e$	Hyperbolic function (پ.۲-۱۰)

که P_n : جمعیت در سال n و a, b, c, a_0, a_1 و ... پارامتر هستند.

پ.۲-۳- محاسبه برآورد جمعیت بر اساس ترکیب سن و جنس

اگر هدف، برآورد جمعیت پس از سرشماری به تفکیک مولفه‌های سن و جنس باشد، روش‌های مختلفی از جمله روش‌های مبتنی بر نمونه‌گیری، ثبت‌های جمعیت، آمارهای ثبتی و ثبت‌های اداری، روش مولفه‌ای نسلی یا روش ترکیبی^۱، روش ریاضی تجزیه جمعیت پایا^۲ و ترکیب‌های مختلفی از آن‌ها مورد استفاده قرار می‌گیرند [۱۴۷]. در مواردی که اطلاعات پایه و ثبت جمعیت وجود دارد، معمولاً از روش مولفه‌ای نسلی یا بقای نسلی^۳ استفاده می‌شود.

پ.۲-۳-۱- روش مولفه‌ای

در این روش عمدتاً تصاویری مجزا برای مولفه‌های موالید، باروری، مرگ و میر و مهاجرت به داخل و خارج شهر برای دوره زمانی مورد نظر ساخته می‌شود. البته در عمل باید با توجه به شرایط پیش رو و مطالعات سیاسی اجتماعی مختلف، نسبت به اعمال پیش‌فرض مناسب برای خالص مهاجرت تصمیم‌گیری کرد. در مواردی که اطلاعات آخرین سرشماری، مرگ و میر، موالید و مهاجرت بین‌المللی در حد رضایت‌بخشی در دسترس باشد، می‌توان از این روش برای برآورد جمعیت شهر یا آبادی برای سال‌های پس از سرشماری بهره جست. معادله اساسی روش مولفه‌ای عبارت است از:

$$P_t = P_{t-1} + B_{t-1,t} + M_{t-1,t} \quad (\text{پ.۲-۱۱})$$

که P_t : جمعیت کل کشور در میانه سال t (یا در زمان متناظر با مقطع انجام سرشماری)، $B_{t-1,t}$: کل موالید طی سال فرضی t ، $D_{t-1,t}$: کل مرگ و میر در طول سال فرضی t و $M_{t-1,t}$: خالص مهاجرت بین‌المللی طی سال مذکور هستند.

۱- Cohort – Component Method

۲- Stable Population Analysis

۳- Cohort Survival

سال فرضی می‌تواند از فروردین تا فروردین یا از میانه سال قبل تا میانه سال مورد نظر باشد. معمولاً جمعیت پایه برای میانه سال (شهریور یا حتی آبان) موجود بوده و پیش‌بینی‌های جمعیتی نیز برای میانه سال خواهد بود. به‌عنوان مثال برای برآورد جمعیت در پایان آبان‌ماه سال ۱۳۸۶ با توجه به فرمول فوق چهار مولفه زیر مورد نیاز است:

- جمعیت پایان آبان‌ماه سال ۱۳۸۵ در سرشماری
 - کل موالید ثبت شده طی اول آذرماه ۱۳۸۵ تا پایان آبان‌ماه ۱۳۸۶
 - کل مرگ و میر به وقوع پیوسته از اول آذرماه ۱۳۸۵ تا پایان آبان‌ماه ۱۳۸۶
 - مهاجرت به خارج و همچنین به داخل شهر در فاصله اول آذر ۱۳۸۵ تا پایان آبان‌ماه ۱۳۸۶
- که در نتیجه خالص مهاجرت به‌دست می‌آید.

بدیهی است فرض اساسی در به‌کارگیری این روش، امکان دستیابی به اطلاعات ثبتی مناسب از مولفه‌های فوق است. البته در صورت لزوم باید اطلاعات ثبتی غیردقیق با روش‌های مناسب تعدیل و اصلاح شده و سپس مورد استفاده قرار گیرند. لازم به ذکر است لزوم تعدیل اطلاعات، منحصر به اطلاعات جاری مانند موالید و مرگ و میر نیست، بلکه درباره جمعیت سال پایه که در معرض کم‌شماری، بیش‌شماری و خطای گزارش سن افراد خانوار است نیز (در صورتی که نتایج تعدیل از اعتبار بالایی برخوردار باشند)، اغلب توصیه می‌شود.

پ.۲-۳-۲- روش مولفه‌ای نسلی

معادله اساسی برآورد جمعیت در روش مولفه‌ای نسلی مشابه معادله‌ی اساسی روش مولفه‌ای است، با این تفاوت که معادله مولفه‌ای باید برای هریک از گروه‌های سنی نیز آورده شود. در بسیاری از شهرها آمار دقیقی از مرگ و میر به تفکیک گروه‌های سنی وجود ندارد و به‌علاوه آمار موالید نیز در معرض دیرثبتی و کم‌ثبتی است و آمار مهاجرت در شهرها به‌طور سالانه وجود ندارد. بنابراین در این صورت با استفاده از میزان بقای جداول عمر برای گروه‌های سنی ۵ ساله اقدام به برآورد جمعیت به تفکیک سن و جنس می‌شود. برای این منظور باید ابتدا نسبت به انتخاب مدل و سطح مناسبی برای میزان بقا در رده‌های مختلف سنی، به تفکیک گروه جنسی مردان و زنان، اقدام شود. با استفاده از این میزان‌ها می‌توان بازماندگان جمعیت سال پایه در ۵ سال بعد را در گروه‌های سنی ۵ ساله به تفکیک جنسیت به‌دست آورد. در این میان تعداد موالید صورت گرفته در طول پنج سال مزبور هنوز مشخص نشده است. برای برآورد این تعداد و لحاظ آن‌ها در جمعیت گروه‌های سنی ۵ ساله، روش‌های مختلفی پیشنهاد شده است.

پ.۲-۳-۱- استفاده از برآورد مستقل دیگر

براساس این روش، با استفاده از برآورد مستقل دیگری از جمعیت مانند روش میزان رشد ثابت، نتایج حاصله از مجموع برآورد بازماندگان گروه‌های سنی تعدیل می‌شود. به این منظور فرض می‌شود P_1 معرف برآورد مستقلی از جمعیت کل کشور و P_2 برآورد جمعیت کل کشور به دست آمده از مجموع برآورد بازماندگان گروه‌های سنی ۵ ساله باشند. تفاضل این

دو مقدار می‌تواند ناشی از وقوع موالید طی ۵ سال مورد نظر باشد. بنابراین مطابق این رهیافت، برآورد جمعیت کل شهر برابر برآورد مستقل دیگری از جمعیت شهر می‌شود، البته با این تفاوت که در این روش، برآورد جمعیت به تفکیک گروه‌های سنی و جنسی امکان‌پذیر خواهد بود.

پ.۲-۳-۲- استفاده از میزان باروری‌ها

با در اختیار داشتن برآوردی از میزان باروری اختصاصی سنی^۱ و با ضرب آن‌ها در تعداد جمعیت زنان واقع در سنین باروری برای سال پایه و ۵ سال بعد، برآوردی از تعداد موالید از مجموع هر یک از این حاصل ضرب‌ها به‌دست می‌آید. میانگین این دو برآورد، برآوردی از تعداد موالید سالانه طی دوره مورد نظر خواهد بود که با ضرب آن‌ها در عدد ۵، تعداد موالید کل ۵ سال مورد بررسی حاصل می‌شود. البته در صورت فقدان برآوردی از میزان باروری اختصاصی سنی، می‌توان از میزان باروری عمومی^۲ نیز استفاده کرد و با ضرب این میزان در تعداد کل زنان واقع در سنین باروری، برآوردی از تعداد کل موالید برای سال مورد نظر به‌دست آورد. مجدداً با اعمال شیوه مشابهی برای سال پایه و ۵ سال بعد و میانگین‌گیری از این دو برآورد و ضرب آن‌ها در عدد ۳۵ (متوسط تعداد سال‌های باروری زنان ۱۵ تا ۴۹ ساله)، برآوردی از تعداد موالید کل ۵ سال مورد نظر به‌دست خواهد آمد.

بنابراین براساس هر یک از دو روش پیشنهادی فوق، می‌توان جمعیت گروه‌های سنی ۵ ساله را در ۵ سال پس از سال پایه به‌طور کامل به‌دست آورد. حال اگر هدف ارائه برآورد جمعیت برای سال‌های میانی طی یک دوره ۵ ساله باشد، می‌توان با بهره‌گیری از روش‌های ریاضی اقدام به درونیابی جمعیت رده‌های سنی ۵ ساله نمود. لازم به ذکر است با توجه به استفاده از روش‌های غیرمستقیم و مدل‌های منطقه‌ای، در این شیوه (که از اطلاعات ثبتی به صورت مستقیم استفاده نمی‌کند) معمولاً نتایج به‌دست آمده از برآورد جمعیت گروه‌های سنی به‌گونه‌ای تعدیل می‌شوند که با برآورد مستقل دیگری از مجموع کل شهر سازگار شوند. به این منظور با استفاده از یک ضریب تعدیل، جمعیت برآورد شده گروه‌های سنی مختلف به‌گونه‌ای تعدیل می‌شوند که مجموع این برآوردها، برابر برآورد مستقل مورد نظر از جمعیت کل شهر شود [۱۴۷]. براین اساس عملاً شیوه مولفه‌ای نسلی، راه‌حلی برای ارائه برآورد جمعیت به تفکیک گروه‌های سنی جنسی خواهد بود.

با توجه به ذات تغییرات مولفه‌های مرگ و میر، موالید و مهاجرت که تاثیر مستقیمی در اندازه شهر یا آبادی می‌گذارد، بدیهی است هرگونه اقدام درخور توجهی برای پیش‌بینی جمعیت باید بر مفروضاتی اساسی استوار باشد. از جمله این مفروضات می‌توان از شرایط عادی سیاسی اجتماعی ناحیه مورد بررسی، طی دوره زمانی پیش‌بینی نام برد. این بدان معنی

۱- Age Specific Fertility Rate (ASFR)

۲- General Fertility Rate (GFR)

است که فرض شود طی این دوره زمانی، جنگ و بلایای طبیعی و نظایر آن که تاثیرات قابل توجهی در برخی از مولفه‌های تغییر جمعیت دارند اتفاق نیفتد.

در هر صورت برای ارائه پیش‌بینی مناسب، مفروضاتی بر میزان رشد جمعیت، میزان خام موالید و مرگ و میر، میزان اختصاصی سنی و سایر مولفه‌های تغییر جمعیت طی دوره‌ی زمانی پیش‌بینی منظور می‌شود. براساس این مفروضات با توجه به روش پیش‌بینی انتخابی، اقدام به پیش‌بینی جمعیت در سطوح ملی یا منطقه‌ای می‌شود.

پ. ۲-۳-۲-۳- پیش‌بینی مرگ و میر

اگر آمارهای مناسب و مطلوبی از مرگ و میر کل کشور، مخصوصاً به تفکیک گروه‌های سنی و جنسی موجود باشد، می‌توان میزان مرگ و میر اختصاصی سنی جنسی^۱ را برای سنوات مختلف به‌دست آورد. براساس این میزان‌ها، تصاویر یا پیش‌بینی مقادیر آتی آن‌ها ممکن خواهد شد. به این منظور مفروضات مختلفی برای رفتار آتی میزان مرگ و میر اختصاصی سنی جنسی قابل طرح است:

- ثابت ماندن میزان مرگ و میر در سطح آخرین میزان مشاهده شده
- برون‌یابی روند گذشته‌ی میزان مرگ و میر مشاهده شده
- اعمال درصد استاندارد از کاهش در آخرین میزان‌های مرگ و میر مشاهده شده
- مفروض گرفتن میزان مرگ و میر برای یک سال معین (افق پیش‌بینی) با استفاده از نظرات و تجارب کارشناسان امر و درون‌یابی این میزان‌ها برای سال‌های میانی بین سال پایه و افق پیش‌بینی
- از میان چهار گزینه پیشنهادی فوق معمولاً گزینه چهارم مورد استفاده قرار می‌گیرد.
- هم‌چنان‌که گفته شد، فرض اساسی برای اعمال یکی از راه‌حل‌های فوق دسترسی به اطلاعات دقیق و مناسب برای برآورد میزان مرگ و میر اختصاصی سنی جنسی است. در مواردی که چنین امکانی فراهم نیست، از الگوهای مرگ و میر مختلف نظیر الگوهای منطقه‌ای یا الگوهای سازمان ملل متحد می‌توان برای تعیین میزان مرگ و میر یا میزان بقای اختصاصی سنی جنسی سود جست.

با این وجود متذکر می‌شود استفاده از مدل‌های جدول عمر، معادل این فرض است که ساختار حاکم بر مرگ و میر به تفکیک رده‌های سنی جنسی کشور متناظر با ساختار ارائه شده در الگوی انتخابی است. اگر چنین فرضی با واقعیت رفتار مرگ و میر گروه‌های سنی جنسی در تضاد باشد، باعث خواهد شد تا برآوردهای ارائه شده برای ترکیب سنی جنسی کل کشور دور از واقعیت قرار گیرند.

۱- Age – Sex Specific Mortality Rate (ASSMR)

پ.۲-۳-۴- پیش‌بینی باروری

اگر تنها امکان دسترسی به برآورد معقولی از میزان باروری کل فراهم باشد و نتوان ASFR را به صورت مستقیم برآورد کرد، می‌توان با استفاده از مدل‌های باروری به صورت غیرمستقیم اقدام به برآورد ASFR ها کرد. راهنمای شماره ۱۰ سازمان ملل (۱۹۸۳) در فصل اول، دو نوع از مدل‌های باروری موسوم به مدل باروری کول و تراسل و مدل باروری گمپرتز را بدین منظور معرفی کرده است. در پیوست ۳ این راهنما، مدل باروری گمپرتز یا روش نسبتی براس به کمک مدل باروری گمپرتز که در نرم افزار جمعیت‌شناسی people به کار می رود تشریح شده است.

با انتخاب یک روش مناسب، می‌توان تعداد موالید دوره زمانی ۵ ساله را برآورد کرده و پیش‌بینی یا برآورد جمعیت کل شهر یا آبادی به تفکیک سن و جنس را برای دوره‌های زمانی پنج ساله پس از سال پایه (معمولاً آخرین سرشماری) به دست آورد.

همانند شیوه مولفه‌ای نسلی برآورد جمعیت، در این حالت نیز می‌توان برای سال‌های میانی بین سال پایه و افق پیش‌بینی، با استفاده از روش‌های ریاضی درون یابی، اقدام به ارائه پیش‌بینی جمعیت به تفکیک گروه‌های سنی جنسی کرد. روش‌های توضیح داده شده که با هدف آگاهی از کارکرد نرم افزارها است، در نرم‌افزارهای Demo Project, People و Spectrom به کار برده شده است که کار با آن را آسان می‌کند.

پ.۲-۴- عدم قطعیت

یکی از عوامل بروز عدم قطعیت، وجود خطا در اطلاعات خام اولیه است. از آن جمله می‌توان از خطای برآورد جمعیت سال پایه، خطای اندازه‌گیری میزان‌های حیاتی سال پایه و خطای اندازه‌گیری روند میزان‌های حیاتی نام برد. از این‌رو همواره تاکید می‌شود از دقت اطلاعات پایه پیش‌بینی اطمینان حاصل کرده و در صورت نیاز باید براساس روش‌های مناسب تعدیل، اطلاعات پایه را اصلاح نمود.

اما مهم‌ترین منبع عدم قطعیت در پیش‌بینی جمعیت، عدم قطعیت مقادیر آتی میزان‌های حیاتی است که نوعاً پیش‌بینی آن‌ها امر بسیار مشکلی است. در روش‌های معرفی شده این قسمت که به نوعی می‌توان از آن به تصاویر جمعیت‌شناسی بیزی یاد کرد، نظرات کارشناسی و تصاویر مرسوم جمعیتی با یکدیگر در قالبی احتمالی ترکیب می‌شوند. در حقیقت در این روش‌ها سعی می‌شود نظرات کارشناسی جمعیت‌شناسان درباره روند آتی مولفه‌های جمعیتی موردنظر و حتی اطلاعات پایه در قالب یک توزیع احتمالی بیان شود. این به آن معنی است که کارشناس موردنظر، به جای ارائه سه مقدار قطعی (مفروضه پایین، متوسط و بالا) برای میزان حیاتی موردنظر در افق پیش‌بینی و یا ارائه یک برآورد نقطه‌ای از میزان حیاتی در سال پایه، قادر باشد طیف پیوسته‌ای از مقادیر را به همراه یک اندازه احتمالی برای آن مقادیر که عمدتاً برگرفته از دیدگاه شخصی او است ارائه کند. یعنی هم‌چنان که او بر طبق سنت کلاسیک براساس تجربیات حرفه‌ای،

دیدگاه‌ها و مطالعات خویش، اقدام به ارائه معقول‌ترین مقدار آتی میزان‌های حیاتی می‌کند، می‌تواند دیدگاه شخصی خود را در قالب یک توزیع احتمال ذهنی نیز بیان کند.

یکی از مهم‌ترین مشخصات پیش‌بینی‌های جمعیت، وجود عدم قطعیت در مولفه‌های مورد پیش‌بینی است، که برای رفع این مشکل راه‌حل‌های متفاوتی از طرف جمعیت‌شناسان و آماردانان مورد توجه قرار گرفته است. جمعیت‌شناسان معمولاً به‌منظور لحاظ‌نمودن عدم قطعیت در پیش‌بینی‌های خود، اقدام به ارائه چندین سری مختلف پیش‌بینی از مولفه‌های موردنظر می‌کنند. هر یک از این پیش‌بینی‌ها براساس مفروضاتی اساسی پایه‌ریزی می‌شود، به‌گونه‌ای که ترکیب این مفروضات نباید غیرمحتمل باشد. به‌طور مثال در روش مولفه‌ای نسلی نمی‌توان فرض کرد که امید به زندگی در بدو تولد به ۷۰ رسیده و در همان سطح باقی می‌ماند و در همان حال میزان باروری کل را در سطح ۶ ثابت فرض نمود. چرا که چنین ترکیبی در تاریخ جمعیت‌شناسی دیده نشده است و ناسازگاری‌های قابل‌ملاحظه‌ای با تجربیات عینی دارد. معمولاً سه نوع سری پیش‌بینی تحت عنوان سری بالا، میانه و پایین در این‌گونه پیش‌بینی‌ها ارائه می‌شود که سری میانی یا مرکزی به عنوان محتمل‌ترین سری منظور می‌شود. نکته قابل‌توجه آن است که دامنه بین دو سری بالا و پایین، اگرچه گویای درجه‌ای از عدم قطعیت در تغییرات آینده است، اما این نوع درجه عدم قطعیت به هیچ‌وجه در قالب مفهوم احتمالی آن مانند ضریب اطمینان فواصل تصادفی تعبیر نمی‌شود. به بیان دیگر در دیدگاه کلاسیک جمعیت‌شناسی، نمی‌توان ضریب اطمینانی برای پوشش واقعیت آتی جمعیت بر طبق سری بالا و پایین مشخص کرد.

پیوست ۳

محاسبه مصارف سرانه به روش مرسوم

گذشته

برای تعیین مصرف سرانه به‌روش مرسوم گذشته لازم است مراحل زیر انجام شود:

پ.۳-۱- جمع‌آوری آمار و اطلاعات تولید و مصرف

آمار و اطلاعات میزان تولید و مصارف کل آب به تفکیک از گذشته تا زمان انجام مطالعات از امور مشترکین و ادارات مربوطه تهیه شود.

پ.۳-۱-۱- مصارف خانگی

برای جمع‌آوری آمار و اطلاعات در مورد مصارف خانگی اقدامات لازم با توجه به موارد زیر انجام شود:

الف- تقسیم‌بندی شهر به مناطق مختلف با توجه به بافت شهری و صنعتی از قبیل تراکم، سطح زندگی (یادآور می‌شود بافت روستاها معمولاً یکسان است)

ب- انتخاب درصد مناسبی از مشترکین در هر منطقه (براساس جدول پ.۳-۱) و جمع‌آوری اطلاعات مربوط به مصرف، جمعیت مصرف‌کننده آب، سطح زیربنا، مساحت فضای سبز و غیره (مطابق پرسشنامه‌های شهری و روستایی ارائه شده در بند پ.۳-۴)

جدول پ.۳-۱- حداقل درصد نمونه‌گیری لازم برای اطلاعات مربوط به مشترکین [۳۵]

جمعیت (هزار نفر)	< ۵	۵-۱۰	۱۰-۲۵	۲۵-۵۰	۵۰-۱۰۰	۱۰۰-۲۵۰	> ۵۰۰
حداقل مشترکین برای نمونه‌گیری (%)	۲۵-۲۰	۲۰-۱۵	۱۵-۱۰	۱۰-۵	۵-۲/۵	۲/۵-۱/۵	۱/۵-۱

تذکر ۱: توصیه می‌شود استفاده از جدول (پ.۳-۱) فقط منوط به شهرها و روستاهایی شود که فاقد آمار و اطلاعات مدون هستند.

تذکر ۲: اعداد مندرج در جدول (پ.۳-۱) به منزله یک راهنما برای طرح‌های آب و فاضلاب است و در امور مطالعاتی و پژوهشی لازم است براساس اصول علم آمار با توجه به میزان دقت و محدوده قابل اطمینان، کفایت داده‌ها بررسی شده و در صورت نیاز، نمونه‌های بیش‌تری انتخاب شود. برای آشنایی بیش‌تر به نشریه ۵۵۶ [۳۴] مراجعه شود. بدیهی است پراکندگی انتخاب نمونه‌ها براساس روش‌های آماری متداول انجام می‌شود.

ج- دریافت فایل رایانه‌ای مصارف مشترکین خانگی به‌صورت دوره‌ای از امور مشترکین و استخراج آمار مصرف در مورد اماکنی که به‌عنوان نمونه انتخاب شده‌اند

د- جمع‌آوری آمار و اطلاعات مربوط به بخشی از جمعیت در زمان مطالعه طرح که به‌علت نداشتن انشعاب به‌صورت غیرمستقیم از شبکه استفاده می‌کنند و همچنین اطلاعات مربوط به انشعابات غیرمجاز (در صورت انجام مطالعات آب بدون درآمد)

ه- جمع‌آوری اطلاعات مربوط به دام و طیور

تذکر ۱: مجوز استفاده از آب شرب برای دام و طیور و حداکثر تعداد دام و طیور که مصارف آن‌ها در طرح در نظر گرفته می‌شود توسط کارفرما و با هماهنگی سیاست‌گزاران وزارت نیرو تعیین می‌شود.

تذکر ۲: در روستا در صورتی که اطلاعات مصارف به صورت رایانه‌ای وجود داشته باشد، چون مصارف دام‌های خانگی هم جزو مصارف خانگی است، سرانه خانگی که از این طریق به دست می‌آید شامل دام هم می‌شود. در روستاهایی که اطلاعات به صورت رایانه‌ای موجود نیست و یا کنتور ندارند می‌توان مصارف دام (به تعداد متعارف) را با توجه به جدول (پ.۳-۲) و مصارف خانگی بدون دام را با توجه به بند پ.۳-۳-۱ در نظر گرفت.

جدول پ.۳-۲- مصارف توصیه شده برای دام‌ها و طیور

نوع دام	مصرف آب (لیتر بر روز)
گاو و اسب و قاطر	۴۰-۶۰ (برای هر راس)
گوسفند و بز	۱۰-۱۵ (برای هر راس)
طیور (مرغ خانگی، بوقلمون، ...)	۱۰-۲۰ (برای هر ۱۰۰ قطعه)

تذکر ۳: مصارف دامداری‌ها و مرغداری‌های صنعتی محدوده شهرها و روستاها نباید در سرانه صنعتی لحاظ شده و باید به صورت جداگانه در تامین آب در نظر گرفته شود.

تبصره: در صورتی که در کنار آمار مصارف امور مشترکین اطلاعاتی نظیر تعداد واحد مسکونی، نتایج مطالعات آب بدون درآمد و همچنین مساحت فضای سبز خانگی در آن شهر یا شهرهای مشابه مشخص باشد، می‌توان بدون تکمیل پرسشنامه اقدام به تعیین مصرف سرانه کرد.

تذکر ۴: در صورتی که از فایل رایانه‌ای امور مشترکین برای تعیین مصرف سرانه خانگی استفاده شود رعایت نکات زیر دارای اهمیت است:

- ارقام اخذ شده از امور مشترکین باید در یک توزیع نرمال دسته‌بندی شده و از تاثیر مصارف مشترکینی که خارج از محدوده هستند (از جمله کنتورهای خراب) جلوگیری شود.
- پس از دسته‌بندی اطلاعات، برای دستیابی به سرانه خانگی، باید مقدار مصرف مربوط به جمعیت تحت پوشش آن دسته از مشترکینی که حذف شده‌اند سرشکن شود.
- به منظور آماده‌سازی اطلاعات قبل از دسته‌بندی، مصارف تکراری برای هر انشعاب کنترل و در صورت وجود، حذف شود.

پ.۳-۱-۲- مصارف غیر خانگی

اطلاعات مربوط به مصارف غیر خانگی شامل مصارف عمومی، تجاری و صنعتی و فضای سبز عمومی از کلیه منابع ممکن از جمله فایل رایانه‌ای امور مشترکین براساس کدهای مربوطه جمع‌آوری شود.

پ.۳-۱-۳- تولید و مصرف کل

لازم است آمار و اطلاعات موجود در مورد تولید و مصرف کل در تمام فواصل زمانی موجود و همچنین اطلاعات اندازه‌گیری‌های ساعتی از آب مصرفی شهر حداقل در یک دوره یک‌ساله (در صورت وجود) جمع‌آوری شود.

پ.۳-۲- تعیین میزان مصرف کل آب (نیاز آبی)

پس از جمع‌آوری آمار و اطلاعات، لازم است موارد زیر تعیین شود:

الف- متوسط مصرف سرانه خانگی، متوسط فضای سبز خانگی (با توجه به آمار موجود) و مصرف سرانه فضای سبز خانگی

ب- متوسط مصرف سرانه عمومی و تجاری و صنعتی

ج- متوسط مصرف سرانه فضای سبز عمومی

د- میزان آب بدون درآمد (با توجه به آمار موجود)

ه- میزان مصرف سرانه کل آب

و- حداکثر مصرف روزانه و ساعتی و در نتیجه ضرایب C1 و C2 (در صورت موجود بودن آمار مصرف روزانه و ساعتی)

پ.۳-۳- پیش‌بینی مصرف سرانه کل آب در انتهای دوره طرح

پ.۳-۳-۱- پیش‌بینی مصرف سرانه خانگی (بدون فضای سبز)

در طرح‌های آبرسانی تفکیک مصارف فضای سبز خانگی از سایر مصارف خانگی ضرورت چندانی ندارد و فقط در طرح‌های فاضلاب این امر ضرورت می‌یابد. در مواردی که اطلاعات کافی در دسترس نباشد و یا امکان تکمیل پرسشنامه مصارف خانگی وجود نداشته باشد، می‌توان محدوده ۷۵ تا ۱۵۰ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز را به عنوان حدود بالا و پایین متوسط سرانه خانگی (بدون فضای سبز و دام و طیور) مدنظر قرار داد و براساس جدول (پ.۳-۳) برحسب جمعیت، مقدار مصرف سرانه خانگی را برآورد کرد.

جدول پ.۳-۳- مقدار مصرف سرانه خانگی برحسب جمعیت (بدون فضای سبز و دام و طیور)

مقدار مصرف سرانه خانگی* (لیتر بر نفر بر روز)	جمعیت (هزار نفر)
۹۰-۷۵	روستاها
۱۱۰-۷۵	شهرهای کمتر از ۲۰
۱۳۰-۱۰۰	۱۰۰-۲۰
۱۴۰-۱۲۰	۵۰۰-۱۰۰
* ۱۵۰-۱۳۰	> ۵۰۰

* در صورتی که اعداد پیش‌بینی شده برای مصرف خانگی (بدون فضای سبز و دام و طیور) خارج از این محدوده باشد، ابتدا باید، علل این مسئله مشخص و سپس تصمیم مقتضی با تحلیل کارشناسی و نظر کارفرما اتخاذ شود.

تذکر: در انتخاب عدد مصرف سرانه خانگی از بین محدوده ارائه شده در جدول (پ.۳-۳) باید شرایط اقلیمی نیز در نظر گرفته شود.

به طور کلی در پیش‌بینی میزان مصرف سرانه خانگی (بدون فضای سبز) در آینده، علاوه بر تعداد جمعیت عوامل زیر موثر هستند:

الف- ارقام اندازه‌گیری شده فعلی

ب- رشد مصرف در گذشته و تخمین رشد آتی با توجه به سطح رفاهی مردم در آینده

ج- سهولت تامین آب و دسترسی به منابع آب

د- آب و هوا و اقلیم منطقه

ه- فشار آب در شبکه توزیع

و- نوع مسکن

ز- نحوه دفع فاضلاب

ح- سیاست‌ها و برنامه‌ریزی‌های مدیریت مصرف و تقاضا

ط- قیمت آب

پ.۳-۳-۲- پیش‌بینی مصرف سرانه فضای سبز خانگی و عمومی

به منظور برآورد میزان سرانه فضای سبز به طریق زیر عمل می‌شود:

- سطح متوسط فضای سبز داخل خانه‌ها و فضای سبز عمومی با توجه به وضع فعلی و طرح‌های تفصیلی آینده و امکانات منابع آب و زمین قابل پیش‌بینی است.
- مصارف متوسط روزانه فضای سبز با توجه به اندازه‌گیری‌های محلی و کاربرد روابط تجربی تعیین می‌شود و در صورت عدم دسترسی به این اطلاعات، می‌توان از جدول (پ.۳-۴) استفاده کرد.

جدول پ.۳-۴- مصرف متوسط روزانه آب فضای سبز (برحسب لیتر بر روز بر مترمربع)

مقدار	طبقه دما	طبقه بارش	منطقه آب هوایی
۱/۵ تا ۲/۵	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	خشک و سرد
	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	کم بارش (از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)	
۵ تا ۷	گرم (از ۱۸/۶ درجه سانتی‌گراد تا ۲۲ درجه سانتی‌گراد)	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	خشک و نیمه گرم
		کم بارش (از ۱۰۰/۱ میلی‌متر تا ۲۰۰ میلی‌متر)	
	طبقه دما بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)	بسیار کم بارش (کم‌تر از ۱۰۰ میلی‌متر)	خشک و گرم
۱/۵ تا ۲	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	بارش معتدل (از ۲۰۰/۱ میلی‌متر تا ۳۵۰ میلی‌متر)	نیمه خشک و سرد
	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)		نیمه خشک و معتدل
۴ تا ۶/۵	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)		نیمه خشک و گرم

ادامه جدول پ.۳-۴- مصرف متوسط روزانه آب فضای سبز (بر حسب لیتر بر روز بر مترمربع)

مقدار	طبقه دما	طبقه بارش	منطقه آب هوایی
۰ تا ۱/۵	سرد (از ۱۰ درجه سانتی‌گراد تا ۱۵ درجه سانتی‌گراد)	پربارش (از ۳۵۰/۱ میلی‌متر تا ۷۰۰ میلی‌متر)	نیمه مرطوب سرد
	بسیار سرد (کم‌تر از ۱۰ درجه سانتی‌گراد)		نیمه مرطوب معتدل
۲/۵ تا ۵/۵	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)		نیمه مرطوب گرم
	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)		بسیار مرطوب سرد
۰ تا ۱/۵	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)	بسیار پربارش (بیش از ۷۰۰/۱ میلی‌متر)	بسیار مرطوب معتدل
	معتدل (از ۱۵/۱ درجه سانتی‌گراد تا ۱۸/۵ درجه سانتی‌گراد)		بسیار مرطوب گرم
	بسیار گرم (بیش‌تر از ۲۲/۱ درجه سانتی‌گراد)		بسیار مرطوب گرم

* مناطق آب و هوایی در شکل (۲-۳) مشخص شده است.

- با توجه به ارائه دامنه تغییرات برای اعداد جدول (پ.۳-۴)، انتخاب عدد برای هر منطقه با توجه به شرایط منطقه از نظر بارندگی، درجه حرارت، نوع گیاه، سامانه و دوره آبیاری انجام می‌شود.
 - محاسبه سرانه آب مورد نیاز فضای سبز با توجه به سرانه فضای سبز و میزان آب مصرفی آن انجام می‌شود.
- توجه: به دلیل رعایت الگوی مصرف و کاهش آن استفاده از آب شبکه توزیع برای مصارف فضای سبز عمومی مجاز نیست و در طراحی شبکه‌های توزیع آب مقدار آن برابر صفر در نظر گرفته می‌شود. اما تعیین مصارف فضای سبز عمومی در مطالعات تامین آب به دلیل برنامه‌ریزی منابع تامین آب منطقه ضروری است.

پ.۳-۳-۳- پیش‌بینی مصرف سرانه عمومی

متوسط مصرف سرانه عمومی با توجه به مقادیر اندازه‌گیری شده در زمان مطالعه طرح و سال‌های قبل از آن و همچنین با توجه به بافت مناطق مختلف شهر و روستا در انتهای دوره طرح محاسبه می‌شود. این مقدار برای ایران در انتهای دوره طرح معادل ۵ تا ۱۵ درصد مصرف سرانه خانگی پیش‌بینی می‌شود. بدیهی است مصارف سرانه عمومی در مناطق روستایی کم‌تر از مناطق شهری است.

پ.۴-۳-۳- پیش‌بینی مصرف سرانه تجاری و صنعتی محدوده شهرها و روستاها

متوسط مصرف سرانه تجاری و صنعتی نیز با توجه به اندازه‌گیری‌های زمان مطالعه طرح و سال‌های قبل براساس فایل امور مشترکین و همچنین درجه تجاری و صنعتی بودن منطقه در انتهای دوره طرح محاسبه می‌شود. این مقدار برای ایران در افق طرح معادل ۵ تا ۲۰ درصد مصرف سرانه خانگی پیش‌بینی می‌شود.

پ.۵-۳-۳- پیش‌بینی مقدار سرانه آب بدون درآمد

مقدار کل آب بدون درآمد به کیفیت مدیریت و بهره‌برداری، خطای پرسنلی و ابزار اندازه‌گیری، کیفیت مصالح مصرفی و اجرای شبکه، فشار آب، کیفیت بهره‌برداری از شبکه، طول عمر تاسیسات، فناوری و ... بستگی دارد. مقدار

متوسط سرانه آب به حساب نیامده (بدون درآمد) برای افق طرح نباید بیش از ۱۵ درصد متوسط مجموع مصارف خانگی، عمومی، تجاری و صنعتی منظور شود.

تبصره: در صورتی که میزان هدررفت آب در شبکه موجود بیش تر از مقدار حداکثر فوق باشد، باید با اتخاذ روش های مناسب با توجه به راهکارهای اجرایی کاهش آب به حساب نیامده (مندرج در نشریه ۵۵۶ [۳۴] طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور)، میزان آن را حتی الامکان کاهش داده و در افق طرح، مقدار پیش بینی شده در محدوده توصیه شده بالا را در محاسبات منظور کرد.

پ.۳-۳-۶- پیش بینی مصرف سرانه کل

با توجه به مجموع مصارف آب و مقدار آب بدون درآمد، مصرف سرانه کل قابل محاسبه خواهد بود.
تبصره: در صورتی که به دلیل کمبود آب، ملاحظات محلی، فنی و اقتصادی، قسمتی از مصارف سرانه کل آب از منابعی غیر از شبکه آب آشامیدنی شهری و روستایی تامین شود، لازم است این امر در پیش بینی مصرف سرانه مدنظر قرار گیرد.

پ.۳-۴- پرسشنامه های جمع آوری اطلاعات مصرف آب

پرسشنامه ۱- جمع آوری اطلاعات مصرف آب شهری

شماره پرسشنامه:	تاریخ تکمیل:	نام پرسشگر:
نام شهر:	شهرستان:	منطقه:
نام مشترک:	شماره اشتراک:	
آدرس:		
تعداد واحد مسکونی:	تعداد طبقات:	تعداد خانوار:
تعداد افراد:		
سطح کل زمین: (مترمربع)	سطح زیر بنا: (مترمربع)	
عمر ساختمان: (سال)	آیا در تمام سال در محل سکونت اقامت دارید؟ ☐ بلی ☐ خیر	
سطح فضای سبز: (مترمربع)	تعداد روزهای آبیاری: حداکثر: (روز) حداقل: (روز)	
منبع تامین آب فضای سبز: چاه ☐ لوله کشی ☐ تانکر ☐ غیره ☐ (ذکر شود)		
آیا قطع آب در شبانه روز دارید؟ بلی ☐ مدت متوسط: (ساعت) ☐ خیر ☐		
وضعیت کنتور: دارد ☐ وضعیت کنتور: سالم ☐ ناسالم ☐ ندارد ☐		
آیا از منبع دیگری به جز شبکه آب شهری برای مصارف خانگی استفاده می شود؟ بلی ☐ (مورد مصرف: مقدار: (مترمکعب))، خیر ☐		
تاسیسات بهداشتی با مصرف زیاد: حمام ☐ توالت با سیفون مخزنی ☐ ماشین لباسشویی ☐ ماشین ظرفشویی ☐ استخر ☐		
آیا از سامانه خنک کننده استفاده می شود؟ بلی ☐ (نوع سامانه: مقدار تقریبی مصرف: (مترمکعب))، خیر ☐		
آیا مشکل دفع فاضلاب دارید؟ بلی ☐ خیر ☐		
آیا زیرزمین دارید؟ بلی ☐ خیر ☐ عمق زیرزمین: (متر)		
آیا تاسیسات بهداشتی در زیرزمین دارید؟ بلی ☐ خیر ☐		

تبصره: سه سوال آخر مربوط به مطالعات طرح های فاضلاب است.

پرسشنامه ۲- جمع‌آوری اطلاعات مصرف آب روستایی

شماره پرسشنامه:	تاریخ تکمیل:	نام پرسشگر:
نام روستا:	دهستان:	منطقه:
نام مشترک: شماره اشتراک:		
آدرس:		
تعداد واحد مسکونی:	تعداد طبقات:	تعداد خانوار: تعداد افراد:
سطح کل زمین: (مترمربع)	سطح زیر بنا: (مترمربع)	
عمر ساختمان: (سال)	آیا در تمام سال در محل سکونت اقامت دارید؟ ☐ بلی ☐ خیر	
سطح فضای سبز: (مترمربع)	تعداد روزهای آبیاری: حداکثر: (روز) حداقل: (روز)	
منبع تامین آب فضای سبز: چاه ☐ لوله کشی ☐ تانکر ☐ غیره ☐ (ذکر شود)		
آیا قطع آب در شبانه‌روز دارید؟ ☐ بلی ☐ (مدت متوسط: (ساعت)) ☐ خیر		
وضعیت کنتور: دارد ☐ (وضعیت کنتور: سالم ☐ ناسالم ☐ ندارد ☐		
آیا به‌جز لوله‌کشی آب روستایی از منبع دیگری استفاده می‌شود؟ ☐ بلی ☐ خیر		
آیا از منبع دیگری برای مصارف خانگی استفاده می‌شود؟ ☐ بلی ☐ (مورد مصرف: مقدار: (مترمکعب))، ☐ خیر		
تاسیسات بهداشتی با مصرف زیاد: حمام ☐ توالت با سیفون مخزنی ☐ ماشین لباسشویی ☐ ماشین ظرفشویی ☐ استخر ☐		
آیا از سامانه خنک‌کننده استفاده می‌شود؟ ☐ بلی ☐ (نوع سامانه: مقدار تقریبی مصرف: (مترمکعب))، ☐ خیر		
آیا دام در خانه نگهداری می‌شود؟ ☐ بلی ☐ (نوع دام: تعداد: () ☐ خیر		
مدتی که دام خارج از منزل نگهداری می‌شود: منبع تامین آب دام چیست؟ چاه ☐ آب لوله‌کشی ☐ (..... لیتر در روز) نهر یا رودخانه ☐ غیره ☐ ()		
آیا مشکل دفع فاضلاب دارید؟ ☐ بلی ☐ خیر		
آیا زیرزمین دارید؟ ☐ بلی ☐ خیر ☐ عمق زیرزمین: (متر)		
آیا تاسیسات بهداشتی در زیرزمین دارید؟ ☐ بلی ☐ خیر		

تبصره: سه سوال آخر مربوط به مطالعات طرح‌های فاضلاب است.

پیوست ۴

مثال عددی

در این پیوست مثالی از نحوه استفاده از چارچوب تدوین شده برای توسعه مدل تخمین سرانه مصرف آب و تعیین مقدار سرانه آب مصرفی کل و حداکثر مصرف روزانه و ساعتی آب با استفاده از مدل ارائه می‌شود. از اطلاعات یکی از شهرهای ایران برای این مثال استفاده خواهد شد.

پ.۴-۱- جمع‌آوری اطلاعات

جدول (پ.۴-۱) اطلاعات موجود یک شهر را به‌عنوان نمونه نمایش می‌دهد. همان‌طور که در این جدول مشاهده می‌شود، اطلاعات آلودگی هوا برای این شهر به دلیل نداشتن مسئله آلودگی مدنظر قرار نگرفته است. در خصوص جمع‌آوری و آماده‌سازی اطلاعات موردنیاز، توضیحات زیر لازم به ذکر است:

- اطلاعات جمعیت، هزینه و درآمد سالانه متوسط خانوار از مرکز آمار ایران تهیه شده است. مطابق با توضیحات قبلی از اطلاعات استان به‌منظور تعیین هزینه و تخمین درآمد سالانه (با توجه به عدم وجود اطلاعات دقیق درآمد خانوار) استفاده می‌شود.
- مقادیر دمای متوسط و بارش سالانه با استفاده از اطلاعات ایستگاه‌های هواشناسی موجود در محل محاسبه شده است.
- اطلاعات مصرف، آب‌بها و هدررفت واقعی از شرکت آب و فاضلاب شهر اخذ شده است. از تقسیم مصرف کل در بخش خانگی/غیرخانگی بر جمعیت مقادیر مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی حاصل شده است. هم‌چنین مقدار قیمت متوسط فروش آب از تقسیم میزان آب‌بهای دریافتی سالانه بر مصرف سالانه در هریک از بخش‌های خانگی و غیرخانگی محاسبه شده است.

پ.۴-۲- تعیین بازه زمانی توسعه مدل

همان‌طور که مشاهده می‌شود، اگرچه برخی اطلاعات در مدت زمان‌های طولانی وجود دارند، اما برخی دیگر در بازه‌های زمانی کوتاه‌تر وجود داشته و از این‌رو ضروری است تا هم‌پوشانی اطلاعات بررسی شود. بنابراین برای این شهر، اطلاعات از سال ۱۳۹۴ الی ۱۳۹۷ برای توسعه مدل تخمین مصرف سرانه، انتخاب می‌شوند (جدول پ.۴-۲).

پ.۴-۳- انتخاب تبدیل مناسب متغیرهای مستقل و مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی

ابتدا مقادیر نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار برای بخش خانگی و متغیر قیمت متوسط فروش آب به درآمد خانوار برای بخش غیرخانگی، با توجه به اطلاعات موجود محاسبه می‌شود. در ادامه چهار تبدیل مورد اشاره در بخش ۲-۲-۲-۴-۲ شامل توان دوم، لگاریتم، جذر و معکوس کردن، بر هر کدام از متغیرهای مستقل به‌همراه مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی اعمال شده و همبستگی میان حالات مختلف متغیرهای مستقل با حالات مختلف متغیر وابسته (سرانه

مصرف خانگی/غیرخانگی) بررسی می‌شود. لازم به تاکید است که در بررسی حالات مختلف حتما سری بدون تبدیل متغیرهای مستقل و مصارف سرانه خانگی و غیرخانگی نیز باید مدنظر قرار بگیرند. برای محاسبه همبستگی از دستور correl در محیط نرم‌افزار Excel و یا رابطه (۲-۲) می‌توان استفاده کرد. جدول (پ.۴-۳) ضرایب همبستگی تبدیل‌های مختلف متغیرهای مختلف ورودی مدل را با تبدیل‌های مختلف مصرف سرانه در بخش خانگی نشان می‌دهد. به‌عنوان مثال عدد ۰/۴۶ که در این جدول با رنگ خاکستری مشخص شده است، همبستگی میان سری زمانی جذر مقادیر نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار را با سری زمانی لگاریتم مصرف سرانه بخش خانگی نشان می‌دهد.

در ادامه باید برای هر کدام از حالات متغیر مصرف سرانه خانگی، بهترین تبدیل برای هر متغیر مستقل به‌دست آید. همان‌طور که در جدول (پ.۴-۴) مشاهده می‌شود، بهترین تبدیل برای هر متغیر مستقل در هر کدام از سطرها که نشان دهنده حالت‌های مختلف مصرف سرانه هستند، با رنگ طوسی متمایز شده است. لازم به ذکر است که بهترین تبدیل، حالتی است که بیش‌ترین مقدار مطلق همبستگی را با مقادیر مصرف سرانه در سطر متناظر داشته باشد. لازم به توضیح است که در صورتی که مقادیر همبستگی تفاوتی نداشته باشند، می‌توان هر تبدیلی را انتخاب نمود یا مدل‌های مختلف با تبدیل‌های مختلف توسعه داده و بهترین را انتخاب کرد.

پ.۴-۴ - نرمال‌سازی اطلاعات

در این مرحله اطلاعات تبدیل شده، بر متوسط مقادیر تبدیل شده تقسیم می‌شوند. روند نرمال‌سازی اطلاعات در سه بخش جدول (پ.۴-۵) ارائه شده است. همان‌طور که در این جدول مشاهده می‌شود ابتدا اطلاعات تبدیل شده با توجه به حالت منتخب در مرحله قبل بر روی اطلاعات اولیه اعمال شدند. در ستون سمت چپ قسمت میانی جدول که با رنگ طوسی مشخص شده است، متوسط مقادیر تبدیل شده برای هر متغیر مشاهده می‌شود. اعداد نرمال شده، در قسمت پایین جدول از تقسیم عدد تبدیل یافته هر سال بر مقدار متوسط حاصل شده‌اند

جدول پ.۴-۱ - خلاصه اطلاعات موجود برای یکی از شهرهای ایران

سال	عنوان	واحد	۱۳۸۹	۱۳۹۰	۱۳۹۱	۱۳۹۲	۱۳۹۳	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
			مترمکعب در سال	مترمکعب در سال	نفر	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز
مصرف	خانگی		-	-	۱۵۴۵۸۹۵۶	۱۶۰۹۵۶۴۳	۱۶۳۸۴۹۸۹	۱۶۴۸۶۴۲۶	۱۶۹۵۸۹۹۳	۱۷۳۴۲۵۲۴	۱۷۳۷۱۰۰۷
	غیرخانگی		-	-	۳۹۱۷۲۲۰	۴۱۷۹۱۶۷	۴۰۸۳۷۴۶	۴۰۱۰۲۸۶	۳۹۵۷۳۴۴	۳۷۴۵۶۷۵	۳۷۶۱۱۸۲
	جمعیت		۲۷۰۶۰۳	۲۷۵۳۲۵	۲۸۰۹۲۵	۲۸۶۶۳۹	۲۹۲۴۶۹	۲۹۸۴۱۷	۳۰۴۴۸۷	۳۱۰۶۸۰	۳۱۶۹۹۹
سرانه مصرف	خانگی		-	-	۱۵۰/۸	۱۵۳/۸	۱۵۳/۵	۱۵۱/۴	۱۵۲/۶	۱۵۲/۹	۱۵۰/۱
	غیرخانگی		-	-	۳۸/۲	۳۹/۹	۳۸/۳	۳۶/۸	۳۵/۶	۳۳/۰	۳۲/۵

ادامه جدول پ.۴-۱- خلاصه اطلاعات موجود برای یکی از شهرهای ایران

سال	عنوان	واحد	۱۳۸۹	۱۳۹۰	۱۳۹۱	۱۳۹۲	۱۳۹۳	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
			تولید	مترمکعب در سال	-	-	-	۲۶۳۸۶۰۸۸	۲۶۴۶۶۹۱۷	۲۶۶۲۲۳۵۳	۲۶۲۲۵۳۵۲
آب بها	خانگی	میلیون ریال	۴۲۲۸۷	۴۱۹۳۹	۴۸۳۲۴	۴۹۹۰۳	۵۶۹۵۴	۵۸۱۹۴	۵۹۳۴۸		
	غیرخانگی	میلیون ریال	۲۷۲۵۵	۳۱۳۲۱	۳۶۳۹۰	۳۷۳۷۱	۴۳۳۳۰	۴۲۴۳۹	۷۱۹۰۴		
قیمت متوسط فروش آب	خانگی	ریال به ازای هر مترمکعب	-	-	۲۷۳۵	۲۶۰۶	۲۹۴۹	۳۰۲۷	۳۳۵۸	۳۳۵۶	۳۴۱۶
	غیرخانگی	ریال به ازای هر مترمکعب	-	-	۶۹۵۸	۷۴۹۵	۸۹۱۱	۹۳۱۹	۱۰۹۴۹	۱۱۳۳۰	۱۹۱۱۷
هزینه سالانه خانوار			ریال	۱۲۴۰۱۲۵۸۴	۱۴۲۵۰۶۶۴۴	۱۶۳۷۵۸۷۳۱	۱۸۸۱۸۰۱۵۴	۲۱۶۲۴۳۵۵۵	۲۴۸۴۹۲۰۶۵	۲۸۵۵۴۹۸۱۲	۳۲۸۱۳۴۰۰۰
درآمد سالانه خانوار			ریال	۱۳۰۲۱۳۲۱۴	۱۴۹۶۳۱۹۷۶	۱۷۱۹۴۶۶۶۸	۱۹۷۵۸۹۱۶۱	۲۲۷۰۵۵۷۳۳	۲۶۰۹۱۶۶۶۹	۲۹۹۸۲۷۳۰۳	۳۴۴۵۴۰۷۰۰
شرایط آب و هوایی	دمای میانگین	درجه سانتی‌گراد	۱۹/۷	۱۸/۹	۱۹/۹	۱۹/۲	۱۹/۹	۲۰/۴	۱۹/۵	۲۰/۷	۱۹/۹
	بارش سالانه	میلی‌متر	۱۳۲	۱۰۲	۱۵۰	۱۵۰	۱۱۳	۷۱	۷۹	۶۸	۱۸۱
هدررفت واقعی			درصد	-	-	-	-	۴/۵۰	۴/۵۰	۴/۵۰	۳/۸۰
شاخص آلودگی هوا			PM 10 تعداد روزها	-	-	-	-	-	-	-	-

جدول پ.۴-۲- بررسی هم پوشانی اطلاعات دریافتی برای یکی از شهرهای ایران

سال	عنوان	واحد	۱۳۸۹	۱۳۹۰	۱۳۹۱	۱۳۹۲	۱۳۹۳	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
			مترمکعب در سال	۱۵۴۵۸۹۵۶	۱۶۰۹۵۶۴۳	۱۶۳۸۴۹۸۹	۱۶۴۸۶۴۲۶	۱۶۹۵۸۹۹۳	۱۷۳۴۲۵۲۴	۱۷۳۷۱۰۰۷	
مصرف	خانگی	مترمکعب در سال	-	-	۳۹۱۷۲۲۰	۴۱۷۹۱۶۷	۴۰۸۳۷۴۶	۴۰۱۰۲۸۶	۳۹۵۷۳۴۴	۳۷۴۵۶۷۵	۳۷۶۱۱۸۲
	غیر خانگی	مترمکعب در سال	-	-	۲۷۵۳۲۵	۲۸۰۹۲۵	۲۸۶۶۳۹	۲۹۲۴۶۹	۲۹۸۴۱۷	۳۰۴۴۸۷	۳۱۰۶۸۰
جمعیت			نفر	۸۷۴۲۵	۲۷۰۶۰۳	۲۷۵۳۲۵	۲۸۰۹۲۵	۲۹۲۴۶۹	۲۹۸۴۱۷	۳۰۴۴۸۷	۳۱۰۶۸۰
سرانه مصرف	خانگی	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	-	-	۱۵۰/۸	۱۵۳/۸	۱۵۳/۵	۱۵۱/۴	۱۵۲/۶	۱۵۲/۹	۱۵۰/۱
	غیر خانگی	لیتر بر نفر بر شبانه‌روز	-	-	۳۸/۲	۳۹/۹	۳۸/۳	۳۶/۸	۳۵/۶	۳۳/۰	۳۲/۵
تولید			مترمکعب در سال	-	-	-	-	۲۶۳۸۶۰۸۸	۲۶۴۶۶۹۱۷	۲۶۶۲۲۳۵۳	۲۶۲۲۵۳۵۲
آب بها	خانگی	میلیون ریال	۴۲۲۸۷	۴۱۹۳۹	۴۸۳۲۴	۴۹۹۰۳	۵۶۹۵۴	۵۸۱۹۴	۵۹۳۴۸		
	غیرخانگی	میلیون ریال	۲۷۲۵۵	۳۱۳۲۱	۳۶۳۹۰	۳۷۳۷۱	۴۳۳۳۰	۴۲۴۳۹	۷۱۹۰۴		
قیمت متوسط فروش آب	خانگی	ریال به ازای هر مترمکعب	-	-	۲۷۳۵	۲۶۰۶	۲۹۴۹	۳۰۲۷	۳۳۵۸	۳۳۵۶	۳۴۱۶
	غیرخانگی	ریال به ازای هر مترمکعب	-	-	۶۹۵۸	۷۴۹۵	۸۹۱۱	۹۳۱۹	۱۰۹۴۹	۱۱۳۳۰	۱۹۱۱۷

ادامه جدول پ.۴-۲- بررسی هم پوشانی اطلاعات دریافتی برای یکی از شهرهای ایران

سال	عنوان	واحد	۱۳۸۹	۱۳۹۰	۱۳۹۱	۱۳۹۲	۱۳۹۳	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
			ریال	ریال	ریال	ریال	ریال	ریال	ریال	ریال	ریال
هزینه سالانه خانوار	درآمد سالانه خانوار	درجه سانتی گراد	۱۲۴۰۱۲۵۸۴	۱۴۲۵۰۶۶۴۴	۱۶۳۷۵۸۷۳۱	۱۸۸۱۸۰۱۵۴	۲۱۶۲۴۳۵۵۵	۲۴۸۴۹۲۰۶۵	۲۸۵۵۴۹۸۱۲	۳۲۸۱۳۴۰۰۰	۳۷۷۰۶۸۷۸۹
شرایط آب و هوایی	دمای میانگین سالانه	بارش سالانه	۱۳۲	۱۰۲	۱۵۰	۱۵۰	۱۱۳	۷۱	۷۹	۶۸	۱۸۱
میلی متر	درصد	PM 10 (تعداد روزها)	-	-	-	-	-	-	-	-	-
شاخص آلودگی هوا	درصد	PM 10 (تعداد روزها)	-	-	-	-	-	-	-	-	-

جدول پ.۴-۳- ضرایب همبستگی هر کدام از حالات متغیر مستقل با هر کدام از حالات سرانه مصرف آب خانگی شهر نمونه

نام متغیر مستقل	نوع تبدیل متغیر مستقل	سرانه مصرف آب				
		حالت ساده	حالت جذر متغیر	حالت لگاریتمی	حالت توان دوم	حالت معکوس
متوسط قیمت فروش آب به هزینه خانوار	حالت ساده	۰/۴۳۸	۰/۴۳۹	۰/۴۴۰	۰/۴۳۶	۰/۴۴۲
	حالت ریشه دوم	۰/۴۵۴	۰/۴۵۵	۰/۴۵۶	۰/۴۵۲	۰/۴۵۸
	حالت لگاریتمی	۰/۴۷۰	۰/۴۷۱	۰/۴۷۲	۰/۴۶۸	۰/۴۷۴
	حالت توان دوم	۰/۴۰۵	۰/۴۰۷	۰/۴۰۸	۰/۴۰۳	۰/۴۱۰
	حالت معکوس	۰/۵۰۲	۰/۵۰۳	۰/۵۰۴	۰/۵۰۰	۰/۵۰۶
هدررفت واقعی	حالت ساده	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷	۰/۸۵۰
	حالت ریشه دوم	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷	-۰/۸۵۰
	حالت لگاریتمی	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷	-۰/۸۵۰
	حالت توان دوم	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷	-۰/۸۵۰
	حالت معکوس	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷	۰/۸۵۰
دمای میانگین سالانه	حالت ساده	۰/۱۵۷	۰/۱۵۷	۰/۱۵۷	۰/۱۵۶	-۰/۱۵۷
	حالت ریشه دوم	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳	-۰/۱۵۳
	حالت لگاریتمی	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹	-۰/۱۴۹
	حالت توان دوم	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴	-۰/۱۶۴
	حالت معکوس	-۰/۱۴۱	-۰/۱۴۱	-۰/۱۴۱	-۰/۱۴۱	۰/۱۴۱
بارش سالانه	حالت ساده	-۰/۸۴۵	-۰/۸۴۶	-۰/۸۴۶	-۰/۸۴۶	۰/۸۴۸
	حالت ریشه دوم	-۰/۸۴۴	-۰/۸۴۵	-۰/۸۴۵	-۰/۸۴۳	۰/۸۴۶
	حالت لگاریتمی	-۰/۸۴۲	-۰/۸۴۳	-۰/۸۴۳	-۰/۸۴۱	۰/۸۴۴
	حالت توان دوم	-۰/۸۴۷	-۰/۸۴۷	-۰/۸۴۸	-۰/۸۴۵	۰/۸۴۹
	حالت معکوس	۰/۸۳۵	۰/۸۳۶	۰/۸۳۶	۰/۸۳۴	-۰/۸۳۸

جدول پ.۴-۴- انتخاب بهترین تبدیل متغیر مستقل برای هر کدام از حالات متغیر وابسته برای شهر نمونه در بخش خانگی

نام متغیر مستقل	نوع تبدیل متغیر مستقل	سرانه مصرف آب			
		حالت ساده	حالت جذر متغیر	حالت لگاریتمی	حالت توان دوم
متوسط قیمت فروش آب به هزینه خانوار	حالت ساده	۰/۴۳۸	۰/۴۳۹	۰/۴۴۰	۰/۴۳۶
	حالت ریشه دوم	۰/۴۵۴	۰/۴۵۵	۰/۴۵۶	۰/۴۵۸
	حالت لگاریتمی	۰/۴۷۰	۰/۴۷۱	۰/۴۷۲	۰/۴۷۴
	حالت توان دوم	۰/۴۰۵	۰/۴۰۷	۰/۴۰۸	۰/۴۱۰
	حالت معکوس	۰/۵۰۲	۰/۵۰۳	۰/۵۰۴	۰/۵۰۶
هدررفت واقعی	حالت ساده	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷
	حالت ریشه دوم	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷
	حالت لگاریتمی	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷
	حالت توان دوم	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷
	حالت معکوس	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۴۹	۰/۸۴۷
دمای میانگین سالانه	حالت ساده	۰/۱۵۷	۰/۱۵۷	۰/۱۵۷	۰/۱۵۷
	حالت ریشه دوم	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳	۰/۱۵۳
	حالت لگاریتمی	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹	۰/۱۴۹
	حالت توان دوم	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴	۰/۱۶۴
	حالت معکوس	۰/۱۴۱	۰/۱۴۱	۰/۱۴۱	۰/۱۴۱
بارش سالانه	حالت ساده	۰/۸۴۵	۰/۸۴۶	۰/۸۴۶	۰/۸۴۴
	حالت ریشه دوم	۰/۸۴۴	۰/۸۴۵	۰/۸۴۵	۰/۸۴۳
	حالت لگاریتمی	۰/۸۴۲	۰/۸۴۳	۰/۸۴۳	۰/۸۴۱
	حالت توان دوم	۰/۸۴۷	۰/۸۴۷	۰/۸۴۸	۰/۸۴۵
	حالت معکوس	۰/۸۳۵	۰/۸۳۶	۰/۸۳۶	۰/۸۳۴

جدول پ.۴-۵- مراحل مختلف آماده‌سازی اطلاعات ورودی مدل تخمین مصرف سرانه خانگی برای شهر نمونه با توجه به تبدیل منتخب

مقدار اولیه متغیرهای ورودی برای حالت معکوس سرانه مصرف آب				
سال	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
سرانه مصرف آب خانگی (لیتر بر نفر بر شبانه‌روز)	۱۵۱/۴	۱۵۲/۶	۱۵۲/۹	۱۵۰/۱
نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار	1.22E-06	1.18E-06	1.02E-06	9.06E-07
هدررفت واقعی (درصد)	۴/۵	۴/۵	۴/۵	۳/۸
دمای میانگین (درجه سانتی‌گراد)	۲۰/۴	۱۹/۵	۲۰/۷	۱۹/۹
بارش سالانه (میلی‌متر)	۷۱/۲	۷۸/۶	۶۷/۵	۱۸۱/۳
تبدیل منتخب متغیرهای ورودی برای حالت معکوس سرانه مصرف آب				
سال	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
سرانه مصرف آب خانگی (معکوس)	۰/۰۰۶۶	۰/۰۰۶۶	۰/۰۰۶۵	۰/۰۰۶۷
نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار (معکوس)	۸۲۰۹۴۱/۸	۸۵۰۲۷۱/۶	۹۷۷۸۷۹/۴	۱۱۰۳۶۷۰/۶
هدررفت واقعی (لگاریتم)	۰/۶۵	۰/۶۵	۰/۶۵	۰/۵۷
دمای میانگین سالانه (توان دوم)	۴۱۶/۷	۳۷۹/۱۱	۴۲۶/۶۳	۳۹۶/۲۶
بارش سالانه (توان دوم)	۵۰۶۵/۱	۶۱۸۴/۲	۴۵۶۰/۷	۳۲۸۷۵/۷
نرمال شده متغیرهای ورودی برای حالت معکوس سرانه مصرف آب				
سال	۱۳۹۴	۱۳۹۵	۱۳۹۶	۱۳۹۷
سرانه مصرف آب خانگی	۱/۰۰	۰/۹۹	۰/۹۹	۱/۰۱
نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار	۰/۸۸	۰/۹۱	۱/۰۴	۱/۱۸
هدررفت واقعی	۱/۰۳	۱/۰۳	۱/۰۳	۰/۹۱
دمای میانگین	۱/۰۳	۰/۹۴	۱/۰۵	۰/۹۸
بارش سالانه	۰/۴۲	۰/۵۱	۰/۳۷	۲/۷۰

پ.۴-۵ - توسعه مدل و انتخاب حالت برتر مصرف سرانه

در گام بعد و پس از مشخص شدن بهترین تبدیل‌ها برای هر کدام از متغیرهای وابسته، مدل رگرسیون خطی با استفاده از دستور fitrlinear در محیط MATLAB اعمال شده و ضرایب مدل تخمین مصرف سرانه خانگی و غیرخانگی به‌ازای هریک از حالت‌های متغیر مصرف سرانه به‌دست می‌آیند. برای ارزیابی این مدل‌ها و انتخاب حالت برتر متغیر مصرف سرانه، شاخص‌های عملکردی NSE، RMSE و ضریب همبستگی برای هریک از آن‌ها براساس مقادیر مشاهداتی و مقادیر محاسباتی مصرف سرانه خانگی/غیرخانگی محاسبه می‌شوند. جدول (پ.۴-۶) خروجی شاخص‌های عملکردی مدل تخمین مصرف سرانه خانگی شهر نمونه به‌ازای حالت‌های مختلف متغیر مصرف سرانه را نشان می‌دهد. همان‌طور که مشاهده می‌شود، اگرچه مدل تقریباً در تمام حالات متغیر مصرف سرانه، عملکرد نسبتاً مشابهی دارد ولی عملکرد حالت توان دوم نسبت به بقیه اندکی بهتر است و برای مصرف خانگی این شهر انتخاب شده است (حالت منتخب با رنگ طوسی مشخص شده است). ضرایب مدل منتخب برای مصرف سرانه خانگی شهر نمونه در جدول (پ.۴-۷) ارائه شده است.

جدول پ.۴-۶ - شاخص‌های عملکردی مدل تخمین مصرف سرانه بخش خانگی شهر نمونه برای حالات مختلف مصرف سرانه

نام شاخص	حالت مورد استفاده سرانه مصرف				
	حالت ساده	حالت ریشه دوم	حالت لگاریتمی	حالت توان دوم	حالت معکوس
شاخص همبستگی	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸	۰/۸۵۰	۰/۸۴۸	۰/۸۴۸
NSE	۰/۶۸۸	۰/۶۸۷	۰/۶۸۴	۰/۶۸۸	۰/۶۸۸
RMSE (لیتر بر نفر بر شبانه‌روز)	۰/۶۱۷	۰/۶۱۸	۰/۶۲۱	۰/۶۱۷	۰/۶۱۸

جدول پ.۴-۷ - ضرایب محاسبه شده مدل تخمین مصرف سرانه خانگی برای شهر نمونه

نام ضریب	تبدیل منتخب	ضریب در مدل
سرانه مصرف آب	توان دوم	-
نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار	معکوس	۰/۰۰۰۴۱۴
هدررفت واقعی	لگاریتم	۰/۰۰۰۷۲۰
دمای میانگین	توان دوم	-۰/۰۰۰۱۲۳
بارش سالانه	توان دوم	-۰/۰۰۰۹۹۲۹
مقدار ثابت	-	۱/۰۰۸۹۱۹

بنابراین مدل خطی محاسبه شده برای بخش خانگی شهر نمونه مطابق رابطه (پ.۴-۱) خواهد بود.

(پ.۴-۱)

$$\text{مقادیر متوسط}^{-1} (\text{نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار})^{-1} \times \left[\frac{0.008919 + 0.00414}{0.000072} \times \text{سرانه مصرف} \right]$$

$$\begin{aligned} & \text{مقدار متوسط مقادیر (هدررفت واقعی)} - 0.000123 \\ & + \frac{\text{LOG (هدررفت واقعی)}}{\text{مقدار متوسط مقادیر (هدررفت واقعی)}} \times 0.000072 \\ & \times \left(\frac{\text{مقدار متوسط مقادیر (بارندگی سالانه)}}{\text{مقدار متوسط مقادیر (دما میانگین سالانه)}} - 0.009929 \times \frac{\text{مقدار متوسط مقادیر (بارندگی سالانه)}}{\text{مقدار متوسط مقادیر (دما میانگین سالانه)}} \right) \\ & \times 23030/86^{0.5} \end{aligned}$$

روابط (پ.۴-۲ تا پ.۴-۷)، مراحل استفاده از مدل بالا را برای تخمین مصرف در سال‌های هم‌پوشانی اطلاعات در بخش خانگی شهر نمونه نشان می‌دهد.

$$\begin{bmatrix} 820941.8 & 850271.7 & 977879.5 & 1103670.7 \\ 0.65 & 0.65 & 0.65 & 0.58 \\ 416.71 & 379.12 & 426.63 & 396.27 \\ 5065.17 & 6184.25 & 4560.75 & 32875.73 \end{bmatrix} \quad \text{(پ.۴-۳) اطلاعات تبدیل شده براساس تبدیل منتخب}$$

(پ.۴-۴) متوسط مقادیر تبدیل شده متغیرهای ورودی

$$\begin{bmatrix} 938190.9 \\ 0.63 \\ 404.68 \\ 12171.48 \end{bmatrix} \quad \begin{array}{l} \text{نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار} \\ \text{هدررفت واقعی (لگاریتم)} \\ \text{دما میانگین سالانه (توان دوم)} \\ \text{بارش سالانه (توان دوم)} \end{array}$$

(پ.۴-۵) مقادیر نرمال شده متغیرهای ورودی

$$\begin{bmatrix} 0.88 & 0.91 & 1.04 & 1.18 \\ 1.03 & 1.03 & 1.03 & 0.91 \\ 1.03 & 0.94 & 1.05 & 0.98 \\ 0.42 & 0.51 & 0.37 & 2.7 \end{bmatrix} \quad \begin{array}{l} \text{نسبت قیمت متوسط فروش آب به هزینه خانوار} \\ \text{هدررفت واقعی} \\ \text{دما میانگین سالانه} \\ \text{بارش سالانه} \end{array}$$

(پ.۴-۶) قرار دادن مقادیر نرمال شده در مدل

$$[1.008919 \quad 0.000414 \quad 0.000720 \quad -0.000123 \quad -0.009929] \begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 1 \\ 0.88 & 0.91 & 1.04 & 1.18 \\ 1.03 & 1.03 & 1.03 & 0.91 \\ 1.03 & 0.94 & 1.05 & 0.98 \\ 0.42 & 0.51 & 0.37 & 2.7 \end{bmatrix} = [1.005 \quad 1.004 \quad 1.006 \quad 0.983]$$

لازم به توضیح است که در رابطه بالا ضرب ضرایب مدل در مقادیر متغیرهای ورودی به صورت ماتریسی در نظر گرفته شده است. به عنوان نمونه عدد سطر اول ماتریس خروجی، $1/0.05$ به صورت زیر محاسبه شده است:

$$1394 = (1.008919 + 0.000414 \times 0.88 + 0.000720 \times 1.03 - 0.000123 \times 1.03 - 0.009929 \times 0.42) = 1.005$$

(پ.۴-۷) تبدیل خروجی مدل به مقادیر مصرف سرانه خانگی

$$\sqrt{\begin{matrix} \text{میانگین مربعات} \\ \text{مصرف سرانه خانگی} \end{matrix} \times \begin{bmatrix} 1.005 \\ 1.004 \\ 1.006 \\ 0.983 \end{bmatrix}} = \sqrt{23030.86 \times \begin{bmatrix} 1.005 \\ 1.004 \\ 1.006 \\ 0.983 \end{bmatrix}} = \sqrt{\begin{bmatrix} 23163.77 \\ 23143.30 \\ 23174.77 \\ 22641.60 \end{bmatrix}} = \begin{bmatrix} 152.20 \\ 152.13 \\ 152.23 \\ 150.47 \end{bmatrix}$$

در مرحله بعد باید مقادیر شبیه سازی و مشاهداتی با هم مقایسه شده و شاخص های عملکرد مدل برای این حالت (حالت مربع سرانه مصرف) به دست آید. جدول (پ.۴-۸) مقادیر مشاهداتی و تخمین زده شده را برای سرانه مصرف در شهر نمونه نشان می دهد. در این جدول شاخص های عملکرد مدل نیز آورده شده است.

جدول پ.۴-۸ - مقایسه مقادیر مشاهداتی و تخمین زده شده برای سرانه مصرف خانگی در شهر نمونه

سال	مقادیر مشاهداتی (لیتر بر نفر بر شبانه روز)	مقادیر محاسباتی (لیتر بر نفر بر شبانه روز)
۱۳۹۴	۱۵۱/۴	۱۵۲/۲
۱۳۹۵	۱۵۲/۶	۱۵۲/۱
۱۳۹۶	۱۵۲/۹	۱۵۲/۲
۱۳۹۷	۱۵۰/۱	۱۵۰/۵
شاخص همبستگی	۰/۸۵	
NSE	۰/۶۹	
RMSE (لیتر بر نفر بر شبانه روز)	۰/۶۲	

لازم به ذکر است، اعداد حاصل شده تنها برای مصرف خانگی شهر نمونه بوده و این چارچوب باید برای مصرف غیر خانگی این شهر نیز انجام شود. بهترین حالت تبدیل متغیر وابسته و متغیرهای مستقل به همراه ضرایب محاسبه شده

برای مدل توسعه داده شده برای مصرف سرانه غیرخانگی در جدول (پ.۴-۹) نمایش داده شده است. همچنین جدول (پ.۴-۱۰) مقادیر تخمینی بهترین مدل و شاخص‌های عملکرد آن را پس از اعمال چارچوب مذکور برای مصرف سرانه غیرخانگی نشان می‌دهد.

جدول پ.۴-۹- بهترین حالات تبدیل متغیر وابسته و مستقل به همراه ضرایب محاسبه شده برای سرانه مصرف غیرخانگی در شهر نمونه

متغیر	بهترین حالت تبدیل	مقدار ضریب محاسبه شده
سرانه مصرف آب	حالت توان دوم	۱/۰۴۷۲۴۴ (مقدار ثابت مدل)
نسبت قیمت متوسط فروش آب به درآمد خانوار	حالت توان دوم	-۰/۰۰۱۶۱۷
هدررفت واقعی	حالت لگاریتمی	۰/۰۰۳۰۱۲
دمای میانگین سالانه	حالت معکوس	۰/۰۰۲۴۸۶
بارش سالانه	حالت توان دوم	-۰/۰۵۱۱۲۶

جدول پ.۴-۱۰- مقایسه مقادیر مشاهداتی و تخمین زده شده سرانه مصرف غیر خانگی در شهر نمونه

سال	مقادیر مشاهداتی (لیتر بر نفر بر شبانه‌روز)	مقادیر محاسباتی (لیتر بر نفر بر شبانه‌روز)
۱۳۹۴	۳۶/۸	۳۵/۱
۱۳۹۵	۳۵/۶	۳۵/۰
۱۳۹۶	۳۳/۰	۳۵/۱
۱۳۹۷	۳۲/۵	۳۳/۰
شاخص همبستگی	۰/۶۲	
NSE	۰/۳۷	
RMSE (لیتر بر نفر بر شبانه‌روز)	۱/۴۱	

پ.۴-۶- محاسبه مقدار مصرف سرانه در انتهای دوره طرح

پس از محاسبه ضرایب مدل با استفاده از مقادیر مشاهداتی، اکنون باید طراح میزان مصرف آب در دوره طرح را تخمین بزند. برای تخمین مصرف آب در دوره طرح لازم است مقادیر متغیرهای مستقل به صورت مناسبی تخمین زده شده و سپس متناسب با تبدیل‌های به دست آمده در دوره مشاهداتی تبدیل شده و پس از آن با استفاده از میانگین حالت تبدیل یافته هر متغیر در دوره مشاهداتی نرمال سازی شوند. در ادامه این اعداد باید در ضرایب به دست آمده ضرب شوند و خروجی آن متناسب با حالت تبدیل متغیر وابسته تبدیل شود. در صورتی که در انتهای دوره طرح برای یک بازه زمانی ۳۰ ساله، مقادیر متغیرهای مستقل در شهر نمونه به صورت جدول (پ.۴-۱۱) برآورد شده باشند، مقادیر ورودی مدل براساس مدل توسعه داده شده در دوره مشاهداتی به صورت جدول (پ.۴-۱۲) خواهد بود. لازم به توضیح است که مقدار متغیرهای جمعیت، درآمد و هزینه خانوار و متوسط قیمت فروش آب با فرض تغییرات خطی، براساس مقادیر مشاهداتی محاسبه شده‌اند. مقادیر بارش و دمای سالانه با لحاظ اثرات تغییر اقلیم در سال انتهای دوره طرح تخمین زده شده‌اند. در این مثال، مقدار هدررفت واقعی برای شهر نمونه با توجه به این که در وضعیت موجود در محدوده

توصیه شده این ضابطه و بخشنامه‌های وزارت نیرو است ثابت فرض شده است. اما مشاور در مورد شهرهایی که هدررفت واقعی بالایی در وضع موجود دارند، باید مقادیر هدررفت واقعی را به صورت کاهشی و به صورت یکنواخت به‌نحوی پیش‌بینی نماید که در افق طرح به محدوده توصیه شده بخشنامه‌های وزارت نیرو برسد.

جدول پ.۴-۱۱- مقادیر تخمینی متغیرهای مستقل در شهر نمونه در انتهای دوره طرح

نام متغیر	جمعیت	قیمت متوسط فروش آب (بخش خانگی)	قیمت متوسط فروش آب (بخش غیر خانگی)	هزینه سالیانه خانوار	درآمد سالیانه خانوار	هدررفت واقعی	دمای میانگین سالانه	بارش سالانه	آب بدون درآمد
واحد	نفر	ریال به ازای هر مترمکعب	ریال به ازای هر مترمکعب	ریال	ریال	درصد	درجه سانتی‌گراد	میلی‌متر	درصد
مقدار متغیر	۳۲۳۴۴۷	۳۵۰۰	۲۰۰۰۰	۴۳۳۳۰۱۲۴۸	۴۵۴۹۶۶۳۱۰	۴/۲	۲۰/۳	۱۷۰	۹

جدول پ.۴-۱۲- مقادیر نرمال شده متغیرهای ورودی مدل در انتهای دوره طرح در شهر نمونه

نام متغیر	بخش مصرف خانگی	بخش مصرف غیر خانگی
قیمت متوسط فروش آب بر هزینه (یا درآمد خانوار)	۱/۳۲	۱/۲۸
هدررفت واقعی	۰/۹۸	۰/۹۷
دمای میانگین سالانه	۱/۰۲	۰/۹۹
بارش سالانه	۲/۳۷	۲/۳۷

در ادامه و بنابر آنچه در بخش‌های قبلی بیان شد، مقدار مصرف سرانه آب در بخش خانگی ۱۵۰/۷ و در بخش غیر خانگی ۳۳/۳ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز در انتهای دوره طرح به‌دست می‌آید

$$\text{سرانه مصرف خانگی} = [(1.008919 + 0.000414 \times 1.32 + 0.000720 \times 0.98$$

$$- 0.000123 \times 1.02 - 0.009929 \times 2.37) \times 23030.86]^{0.5} = 150.7$$

$$\text{سرانه مصرف غیر خانگی} = [(1.047244 - 0.001617 \times 1.28 + 0.003012 \times 0.97$$

$$+ 0.002486 \times 0.99 - 0.051126 \times 2.37) \times 1192.80]^{0.5} = 33.3$$

بنابراین سرانه کل مصرف در سال طراحی برابر مجموع سرانه خانگی و غیر خانگی معادل ۱۸۴ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز خواهد بود. با لحاظ ۹٪ برای آب بدون درآمد در انتهای دوره طرح، میزان آب مصرفی واقعی به ازای هر نفر برابر ۲۰۰/۶ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز خواهد بود که ۱۶/۶ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز مربوط به آب بدون درآمد است. در ادامه طراح باید ضرایب حداکثر روزانه و حداکثر ساعتی را نیز در محاسبات اعمال کند.

اگر مقرر باشد که سیاست‌های مدیریت مصرف در این شهر اعمال شده و میزان اثرگذاری آن‌ها در نهایت ۵٪ بر روی میزان مجموع مصرف سرانه خانگی و غیر خانگی باشد، مجموع مصرف سرانه خانگی برابر با ۱۷۴/۸ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز و مصرف کل سرانه با احتساب آب بدون درآمد ۱۹۱/۴ لیتر بر نفر بر شبانه‌روز خواهد بود. لازم به ذکر است که مقدار آب بدون درآمد در این محاسبه با توجه به سیاست‌های کاهش هدررفت برای انتهای دوره طرح

پیش‌بینی شده است. لذا در ادامه محاسبات متاثر از سیاست مدیریت مصرف نخواهد بود و این سیاست‌ها صرفاً مصارف سرانه خانگی و غیرخانگی را کاهش می‌دهد و سرانه آب بدون درآمد باید مدنظر قرار گیرد.

محاسبه حداکثر مصرف روزانه:

بنابر شکل (پ.۱-۵) شهر نمونه در محدوده سه اقلیم خشک و سرد، خشک و نیمه‌گرم و خشک و گرم قرار دارد. برای منطقه خشک و سرد ضریب C1 بین ۱/۶ تا ۱/۷ و برای اقلیم‌های خشک و نیمه‌گرم و خشک و گرم ضریب C1 بین ۱/۷ تا ۱/۹ براساس جدول (۱-۷) تغییر می‌کند. بنابراین مقدار ضریب C1، ضریب حداکثر روزانه، برابر ۱/۷ درنظر گرفته می‌شود. بر این اساس میزان حداکثر مصرف روزانه برابر است با:

$$= [184 \times 1.7 + 16.6] \times 323447 = 106543442 \text{ (lit/day)} = 106543 \text{ (m}^3\text{/day)}$$

با لحاظ اعمال سیاست‌های مدیریت مصرف، میزان حداکثر مصرف روزانه به شرح زیر محاسبه خواهد شد:

$$= [184 \times 0.95 \times 1.7 + 16.6] \times 323447 = 101484731 \text{ (lit/day)} = 101485 \text{ (m}^3\text{/day)}$$

محاسبه حداکثر مصرف ساعتی:

با توجه به جمعیت تخمینی شهر در سال انتهای دوره طرح که بیش از ۳۰۰ هزار نفر است، میزان ضریب حداکثر

ساعتی (C2) از جدول (۱-۸)، برابر با ۱/۳ درنظر گرفته می‌شود. بنابراین میزان حداکثر مصرف ساعتی برابر است با:

$$= [184 \times 1.7 \times 1.3 + 16.6] \times 323447 = 136895708 \text{ (lit/day)} = 5418815 \text{ (lit/hr)} = 1584.4 \text{ (lit/s)}$$

با لحاظ اعمال سیاست‌های مدیریت مصرف، میزان حداکثر مصرف ساعتی به شرح زیر محاسبه خواهد شد:

$$= [184 \times 0.95 \times 1.7 \times 1.3 + 16.6] \times 323447 = 130319384 \text{ (lit/day)} = 5429974 \text{ (lit/hr)} = 1508.3 \text{ (lit/s)}$$

پیوست ۵

شاخص‌های کیفیت آب

پ.۵-۱- شاخص‌های اشباع لانژلیه و رایزنر

قابلیت خوردگی و یا رسوب‌کنندگی با تعیین شاخص اشباع لانژلیه و رایزنر قابل ارزیابی است. به این منظور نتایج آزمایش‌های فیزیکی و شیمیایی منابع آب در دوره‌های زمانی مختلف اخذ شده و مورد بررسی قرار می‌گیرد.

پ.۵-۱-۱- شاخص اشباع لانژلیه (LI)

این شاخص از روی اختلاف بین pH واقعی آب و pH محاسبه شده براساس میزان اشباع کربنات کلسیم (براساس مقدار کلسیم، قلیائیت و کل جامدات محلول در آب که براساس درجه حرارت به‌دست می‌آید) بر طبق روابط (پ.۵-۱) و (پ.۵-۲) محاسبه می‌شود.

$$pH_s = C + P_{ca} + P_{alk} \quad (\text{پ.۵-۱})$$

$$LI = pH_a - pH_s \quad (\text{پ.۵-۲})$$

که $pH = pH_s$ محاسبه شده بر اساس میزان اشباع کربنات کلسیم، pH_a : pH اندازه‌گیری شده آب، LI: شاخص لانژلیه، C: فاکتور مربوط به کل جامدات محلول در آب (میلی گرم بر لیتر) با توجه به درجه حرارت آب، P_{ca} : فاکتور مربوط به غلظت کلسیم (بر حسب $CaCO_3$ ، mg/lit، P_{alk} : فاکتور مربوط به قلیائیت آب (بر حسب $CaCO_3$) (میلی گرم بر لیتر) در این صورت پیش‌بینی وضعیت خوردگی یا رسوب‌دهی آب به‌شرح جدول (پ.۵-۱) خواهد بود.

جدول پ.۵-۱- تعیین خصوصیت آب از نظر رسوب‌دهی و خوردگی با توجه به شاخص لانژلیه

شاخص لانژلیه	خصوصیت آب
> 0	خاصیت رسوب‌دهی دارد
$= 0$	آب نه خاصیت رسوب‌دهی و نه خاصیت خوردگی دارد
< 0	آب بیش‌تر تمایل به خوردگی دارد
$0/5 - (-0/5)$	آب از نظر خاصیت رسوب‌دهی و خوردگی مشکلی ایجاد نمی‌کند

پ.۵-۱-۲- شاخص پایداری رایزنر (RSI)

شاخص اشباع لانژلیه، فقط تمایل یا عدم تمایل آب به رسوب‌دهی را نشان می‌دهد و نمی‌توان از آن به‌عنوان یک نتیجه‌گیری دقیق و قطعی از نظر کمی استفاده کرد. برای رفع این اشکال می‌توان شاخص پایداری رایزنر (RSI) را به‌کار برد. با استفاده از این شاخص می‌توان تا حدودی به نتایج کمی دست یافت. شاخص پایداری رایزنر به‌صورت رابطه (پ.۵-۳) تعریف می‌شود:

$$RSI = 2pH_s - pH_a \quad (\text{پ.۵-۳})$$

در این صورت پیش‌بینی وضعیت خوردگی یا رسوب‌دهی آب به‌شرح جدول (پ.۵-۱) خواهد بود.

جدول پ.۵-۲- تعیین خصوصیت آب از نظر رسوب‌دهی و خوردگی با توجه به شاخص پایداری رایزنر (RSI)

شاخص رایزنر	خصوصیت آب
$< 5/5$	آب رسوب‌دهی زیاد دارد
$5/5-6/2$	آب نسبتاً رسوب ده بوده و کمی خورنده است
$6/2-6/8$	آب نه خاصیت خوردگی و نه خاصیت رسوب‌دهی دارد
$6/8-8/5$	آب خاصیت خوردگی داشته و کمی خاصیت رسوب‌دهی نیز دارد
$> 8/5$	آب خاصیت خوردگی شدید دارد

استفاده هم‌زمان از دو شاخص فوق به پیش‌بینی دقیق‌تر تمایل آب به تشکیل رسوب یا خورنده بودن آن کمک می‌کند. به‌منظور محاسبه شاخص‌های رایزنر و لانژلیه می‌توان از نرم‌افزارهای موجود استفاده کرد.

پس از تعیین وضعیت رسوب‌دهی یا خوردگی آب، طراح باید تمهیدات لازم درخصوص تاسیسات آبرسانی را لحاظ کند. به‌عنوان مثال در صورتی که آب خورنده باشد می‌توان در مرحله اول نسبت به اصلاح کیفیت آب قبل از انتقال کوشید و در مراحل بعدی از پوشش‌های لوله و اتصالات موجود در بازار و یا از لوله و اتصالات با جنس مقاوم در برابر خوردگی نظیر لوله‌های پلی‌اتیلن، GRP، PVC و یا چدن داکتیل بسته به فشار کار مورد نیاز و شرایط هیدرولیکی و فنی استفاده کرد. در عین حال برای احداث سایر تاسیسات می‌توان از مواد افزودنی برای افزایش مقاومت در برابر خوردگی نظیر سیمان ضدسولفات و غیره استفاده نمود. در صورت اهمیت زیاد تاسیسات، پیش‌بینی تجهیزات از جنس فولاد ضدزنگ نیز موثر است.

در صورتی که آب دارای خاصیت رسوب‌کنندگی باشد نیز در ابتدا اصلاح کیفیت آب، قبل از انتقال و توزیع پیشنهاد می‌شود. اگر این امر امکان‌پذیر نباشد می‌توان تمهیداتی چون استفاده از لوله و اتصالات با زبری کمتر، دریچه‌های تخلیه در قسمت‌های مختلف خطوط انتقال همراه با برنامه منظم شستشوی خطوط و یا شیرهای آتش‌نشانی در تمامی نقاط مورد نیاز شبکه توزیع (به منظور ایجاد امکان شستشوی شبکه) را مدنظر قرار داد.

در عین حال در زمان طراحی، باید ضوابط سرعت حداقل در خطوط انتقال و شبکه‌های توزیع آب مدنظر قرار گیرد تا امکان رسوب‌گذاری به حداقل ممکن کاهش یابد. در این شرایط امکان دو خطه کردن خطوط نیز باید با هدف تامین نیاز آبی میان مدت و درازمدت، در صورت توجیه کافی فنی و اقتصادی، مدنظر طراح قرار گیرد تا رسوب‌گذاری در ابتدای طرح نیز به حداقل ممکن برسد.

پ.۵-۲- شاخص W.Q.I^۱

یکی از معیارهای اندازه‌گیری کیفیت آب، تعیین شاخص کیفیت آب (W.Q.I) است. در این روش برای تعیین کیفیت آب، ۹ پارامتر زیر اندازه‌گیری می‌شود: pH، اکسیژن محلول (درصد اشباع)، کدورت (N.T.U)، فیکال کلیفرم (mpn/100)

۱- Water Quality Index

(ml)، درجه حرارت (سانتی‌گراد)، B.O.D. (میلی گرم بر لیتر)، فسفات (میلی گرم بر لیتر)، نیتрат (میلی گرم بر لیتر) و T.D.S. (میلی گرم بر لیتر). به هریک از پارامترها براساس اهمیت آن‌ها درصد وزنی مطابق جدول (پ.۵-۳) در نظر گرفته می‌شود.

جدول پ.۵-۳- درصد وزنی شاخص‌های کیفیت آب

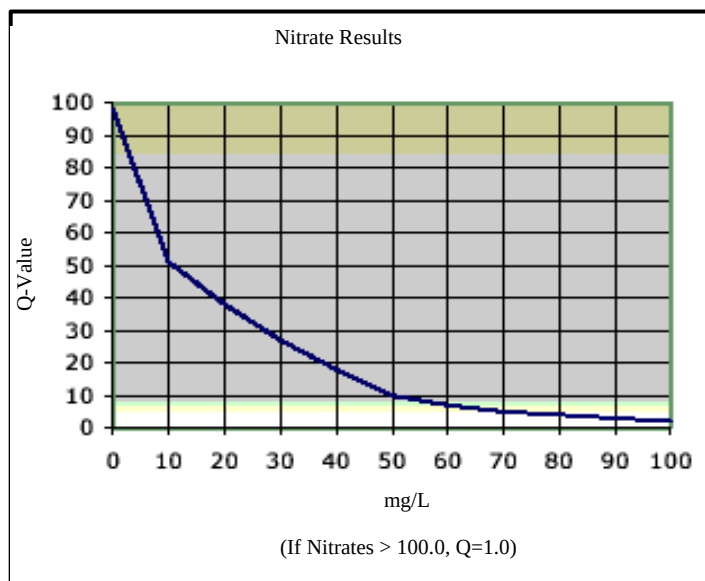
فاکتور	وزن	شاخص کیفیت
pH	۰/۱۱	
اکسیژن محلول	۰/۱۷	
کدورت	۰/۰۸	
فیکال کلیفرم	۰/۱۶	
تغییر درجه حرارت	۰/۱	
B.O.D.	۰/۱۱	
فسفات	۰/۱	
نیترات	۰/۱	
T.D.S.	۰/۰۷	
شاخص کیفیت آب	۱	

پس از آزمایش و اندازه‌گیری پارامترهای فوق، شاخص کیفیت آب در هر یک از پارامترها براساس نمودارهای مربوط به هر پارامتر که در این روش موجود است، محاسبه شده و با در نظر گرفتن ارزش وزنی هر پارامتر، در ستون ۳ جدول (پ.۵-۳) قرار می‌گیرد. شاخص کل کیفیت آب از جمع سطرهای این جدول محاسبه و در سطر آخر نوشته می‌شود. در نهایت، کیفیت آب براساس شاخص کل و باتوجه به دسته بندی جدول (پ.۵-۴) تعیین می‌شود.

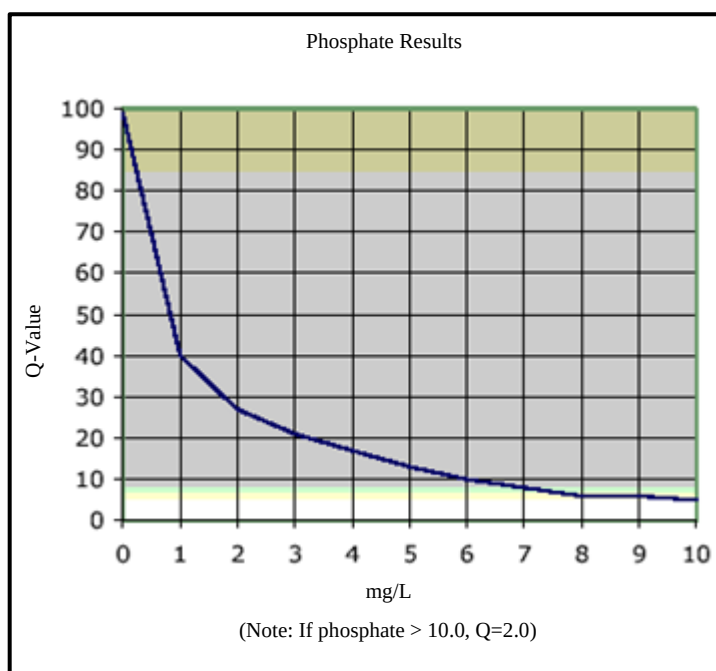
جدول پ.۵-۴- معیار کلی تعیین کیفیت آب براساس اندازه‌گیری شاخص‌های کیفیت

محدوده	کیفیت
۲۵-۰	خیلی بد
۵۰-۲۵	بد
۷۰-۵۰	متوسط
۹۰-۷۰	خوب
۱۰۰-۹۰	عالی

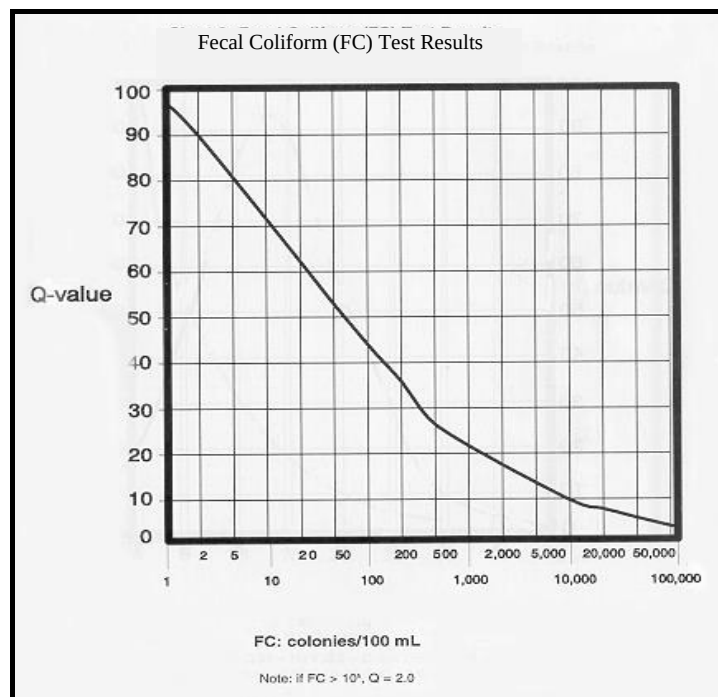
نمودارهای هریک از پارامترها در شکل‌های (پ.۵-۱) تا (پ.۵-۸) ارائه شده است.



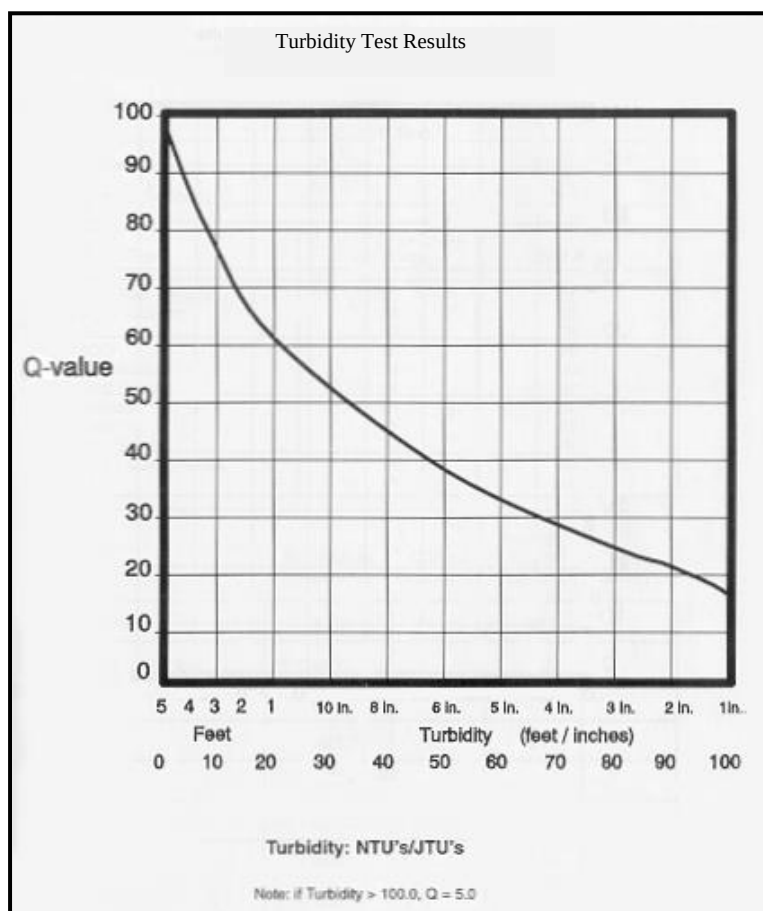
شکل پ.۵-۱- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر نیترات



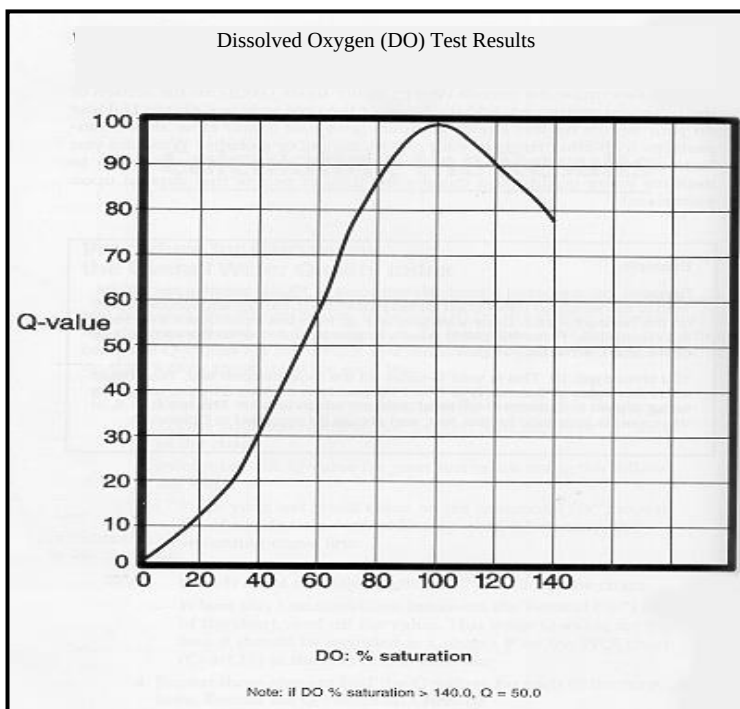
شکل پ.۵-۲- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر فسفات



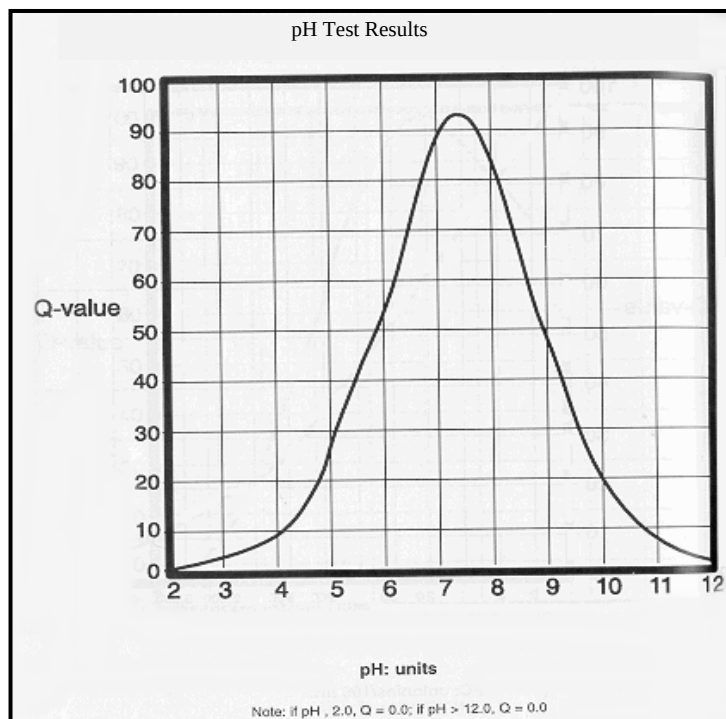
شکل پ.۵-۳- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر فیکال کلیفرم



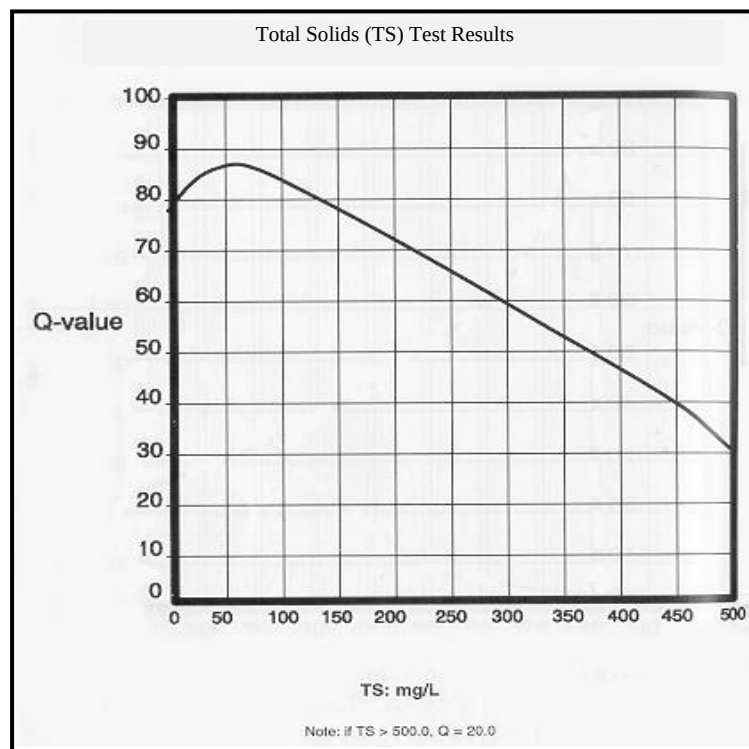
شکل پ.۵-۴- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر کدورت



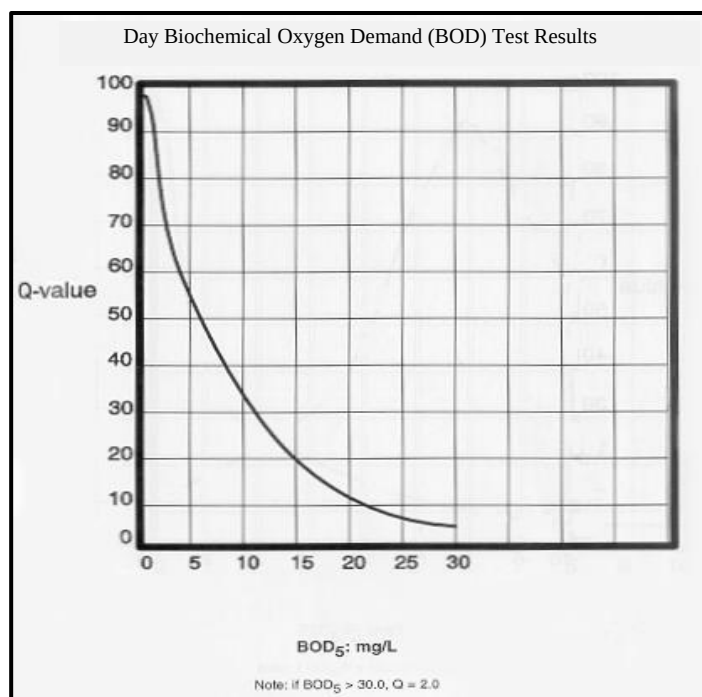
شکل پ.۵-۵- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر اکسیژن محلول



شکل پ.۵-۶- نمودار تعیین کیفیت آب براساس پارامتر pH



شکل پ.۵-۷- نمودار تعیین کیفیت آب براساس کل مواد جامد



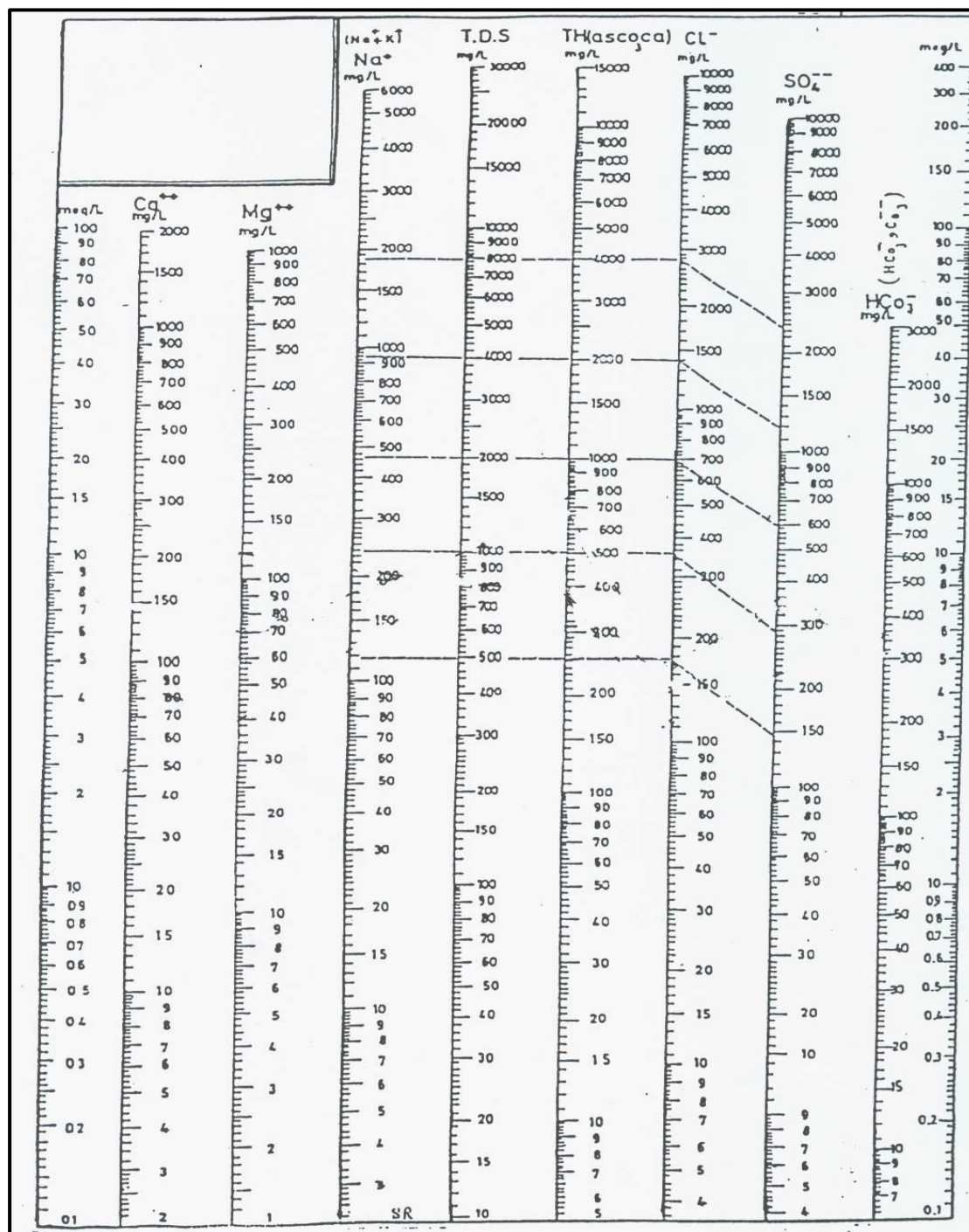
شکل پ.۵-۸- نمودار تعیین کیفیت آب براساس کل B.O.D.

پ.۵-۳ - شاخص شولر

به‌منظور بررسی کیفیت آب منابع تامین کننده از نظر قابلیت مصرف و شرب، از طبقه‌بندی آب آشامیدنی شولر استفاده می‌شود. دیاگرام مربوط به این شاخص (شکل پ.۵-۹) در قسمت عمودی به ۸ اشل که بر روی آن‌ها یون‌های کلسیم، منیزیم، سدیم، کلرور، سولفات، بی‌کربنات، T.D.S (کل جامدات محلول) و سختی (بر حسب میلی‌گرم در لیتر CaCO_3) و در جهت افقی نیز به ۶ بخش که مربوط به طبقه‌بندی آب بوده و کلاس‌های شش‌گانه آب را از هم جدا می‌کند تقسیم شده است. همچنین جدول (پ.۵-۵) برای طبقه‌بندی آب آشامیدنی با استفاده از دیاگرام شولر تهیه شده است. ارقام این جدول حدفاصل طبقه‌بندی آب را در دیاگرام مذکور نشان می‌دهد.

جدول پ.۵-۵ - طبقه بندی آب آشامیدنی براساس شاخص شولر

طبقه آب	شرح	سدیم (میلی گرم بر لیتر)	کلر (میلی گرم بر لیتر)	سولفات (میلی گرم بر لیتر)	سختی (میلی گرم بر لیتر)	باقی مانده (میلی گرم بر لیتر)
۱	قابلیت شرب خوب (کاملاً بی‌مزه)	۱۱۵	۱۷۷/۵	۱۴۴	۲۵۰	۵۰۰
۲	قابل قبول (دارای طعم کم)	۲۳۰	۳۵۵	۲۸۸	۵۰۰	۱۰۰۰
۳	قابلیت شرب نامطبوع	۴۶۰	۷۱۰	۵۷۶	۱۰۰۰	۲۰۰۰
۴	نامناسب برای آشامیدن	۹۲۰	۱۴۲۰	۱۱۵۲	۲۰۰۰	۴۰۰۰
۵	غیر قابل شرب	۱۸۴۰	۲۸۴۰	۲۳۰۴	۴۰۰۰	۸۰۰۰
۶	غیر قابل استفاده	>۱۸۴۰	>۲۸۴۰	>۲۳۰۴	>۴۰۰۰	>۸۰۰۰



شکل پ. ۵-۹- نمودار تعیین کیفیت آب براساس شاخص شولر

پیوست ۶

مثال‌های نمونه برای روش‌های

AHP و SAW

پ.۶-۱- انتخاب جنس لوله با استفاده از روش SAW

برای ساده شدن مسئله، انتخاب جنس لوله با توجه به ۳ فاکتور از ۱۴ معیار ذکر شده در جدول (۱-۷) مدنظر است. گام اول، تعیین وزن این معیارها با توجه به نظر کارشناسان و تصمیم‌گیرندگان با تجربه طرح است. وزن معیار (W_j) اهمیتی است که تصمیم‌گیرنده برای این معیار در مقایسه با دیگر معیارها قائل است. فرض می‌شود سه معیار انتخابی عبارتند از: C_1 : قیمت لوله و اتصالات ($W_1 = 0.4$)، C_2 : سهولت نصب و تعمیرات ($W_2 = 0.3$) و C_3 : مقاومت در برابر عوامل خوردنده داخلی و خارجی ($W_3 = 0.3$) توجه شود که مجموع وزن‌ها یک است.

$$\text{امتیاز هر جنس لوله} = \sum_{i=1}^n W_j C_j \quad (\text{پ.۶-۱})$$

که W_j : وزن و میزان اهمیت هر معیار تصمیم‌گیری و n : تعداد معیارها و C_j : عددی است که به هر معیار بسته به جنس لوله داده شده است و از جدول (۱-۷) محاسبه می‌شود.

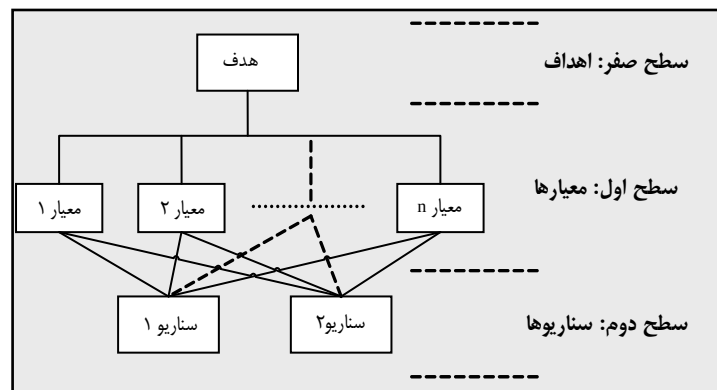
امتیاز کلی هر یک از جنس لوله‌ها با توجه به ۳ معیار یاد شده عبارتند از:

جنس لوله	محاسبه امتیاز	امتیاز کل
چدن نشکن	$0/3 \times 3 + 0/3 \times 4 + 0/4 \times 2$	۲/۹
فولادی	$0/3 \times 1 + 0/3 \times 2 + 0/4 \times 1$	۱/۳
بتنی مسلح	$0/3 \times 2 + 0/3 \times 1 + 0/4 \times 4$	۲/۵
پلی اتیلن	$0/3 \times 4 + 0/3 \times 3 + 0/4 \times 3$	۳/۳
پی وی سی	$0/3 \times 4 + 0/3 \times 4 + 0/4 \times 3$	۳/۶
جی آر پی	$0/3 \times 4 + 0/3 \times 3 + 0/4 \times 4$	۳/۷

در نتیجه بیش‌ترین امتیاز مربوط به لوله با جنس GRP است. البته این مثال فرضی است و باید وزن‌دهی به همه معیارها صورت گیرد.

پ.۶-۲- انتخاب محل مناسب تصفیه‌خانه با استفاده از روش AHP

رویکرد روش AHP یک رویکرد سلسله مراتبی به شکل (پ.۶-۱) است.

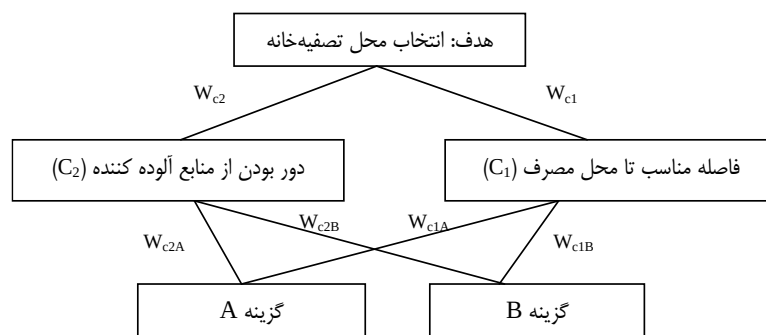


شکل پ. ۶-۱- نمایش رویکرد روش سلسله مراتبی

این روش به چند دلیل توصیه می‌شود:

- رویکرد این روش استفاده از ماتریس‌های مقایسات زوجی معیارها به صورت دو به دو و مقایسه دو به دو می‌گیرد.
- در این روش امکان در نظر گرفتن نظرات تصمیم‌گیرندگان مختلف وجود دارد.
- از آن‌جا که اکثر معیارهای تصمیم‌گیری در مسئله مورد بحث از نوع کیفی و قضاوتی است این روش مناسب‌تر از روش‌های دیگر است.
- از آن‌جا که روش پیشنهادی از نوع سلسله مراتبی است، اگر چنانچه برخی معیارهای تصمیم‌گیری مثل اثرات محیط‌زیستی دارای زیرمعیارهای دیگری نیز باشد، این روش قادر به در نظر گرفتن آن‌ها است.
- وجود نرم‌افزارهای تجاری (از جمله Expert Choice) که می‌تواند محاسبات این روش را به راحتی انجام دهد.
- معیارهای کمی، مثل هزینه طراحی یا بهره‌برداری نیز در این روش به راحتی قابل استفاده هستند.

مثال نمونه: در مورد انتخاب بهترین محل مناسب احداث تصفیه‌خانه فرض می‌شود دو معیار تصمیم‌گیری وجود دارد: C_1 : فاصله مناسب تا محل مصرف و C_2 : دور بودن از منابع آلوده کننده مختلف انسانی و سایر منابع آلاینده. از طرفی فرض می‌شود دو سایت برای احداث تصفیه‌خانه در نظر گرفته شده است که هدف انتخاب یکی از آن‌ها است. ساختار سلسله مراتبی این مسئله در شکل (پ. ۶-۲) نشان داده شده است.



شکل پ. ۶-۲- ساختار سلسله مراتبی مثال

تصمیم‌گیرنده باید ابتدا ماتریس مقایسات زوجی را بر اساس جدول (پ.۶-۱) برای مقایسه دو به دو سناریوها از نظر هر یک از معیارها تشکیل دهد.

جدول پ.۶-۱- روش مقایسه زوجی [۶۵]

تعریف	شدت اهمیت
اهمیت مساوی	۱
اهمیت نزدیک به متوسط	۲
اهمیت متوسط	۳
اهمیت متوسط تا قوی	۴

ادامه جدول پ.۶-۱- روش مقایسه زوجی [۶۵]

تعریف	شدت اهمیت
اهمیت قوی	۵
اهمیت قوی تا خیلی قوی	۶
اهمیت خیلی قوی	۷
اهمیت خیلی تا بی‌نهایت قوی	۸
اهمیت بی‌نهایت قوی	۹

$$\begin{matrix} & A & B \\ A & \begin{bmatrix} 1 & 4 \end{bmatrix} \\ B & \begin{bmatrix} \frac{1}{4} & 1 \end{bmatrix} \end{matrix}$$

به‌عنوان مثال ماتریس‌های زیر شکل گرفته‌اند:

مقایسه گزینه‌ها از نظر فاصله مناسب از محل مصرف:

$$\begin{matrix} & A & B \\ A & \begin{bmatrix} 1 & \frac{1}{3} \end{bmatrix} \\ B & \begin{bmatrix} 3 & 1 \end{bmatrix} \end{matrix}$$

مقایسه گزینه‌ها از نظر دور بودن از محل آلودگی:

$$\begin{matrix} & C & C \\ C & \begin{bmatrix} 1 & 2 \end{bmatrix} \\ C & \begin{bmatrix} \frac{1}{2} & 1 \end{bmatrix} \end{matrix}$$

سپس ماتریس مقایسه زوجی معیارها با یکدیگر تشکیل می‌شود:

روش‌های مختلفی برای محاسبه وزن‌ها مثل روش میانگین حسابی، هندسی و غیره وجود دارد که در مراجع قابل مشاهده هستند. در این مثال از روش میانگین حسابی استفاده می‌شود، به این ترتیب که ابتدا عناصر ماتریس نرمالایز شده، به‌طوری‌که هر عنصر به مجموع عناصر هر ستون تقسیم و سپس متوسط عناصر هر سطر به‌عنوان وزن در نظر گرفته می‌شود. به این ترتیب پارامترهای زیر از ماتریس اول به‌دست می‌آید:

$$W_{C15} = \frac{1}{5} \quad W_{C1A} = \frac{4}{5}$$

همچنین پارامترهای زیر از ماتریس دوم به‌دست می‌آید:

$$W_{C2B} = \frac{3}{4} \quad W_{C1} = \frac{2}{3} \quad W_{C2} = \frac{1}{3} \quad W_{C2A} = \frac{1}{A}$$

امتیاز کلی هر یک از سناریوها عبارتند از:

در نتیجه

$$A = W_{C1A} \times W_{C1} + W_{C2A} \times W_{C2} = \frac{4}{5} \times \frac{2}{3} + \frac{1}{4} \times \frac{1}{3} = 0.8$$

$$B = W_{C1B} \times W_{C1} + W_{C2B} \times W_{C2} = \frac{1}{5} \times \frac{2}{3} + \frac{3}{4} \times \frac{1}{3} = 0.38$$

بنابراین گزینه برتر برای احداث تصفیه‌خانه در این مثال فرضی گزینه A است.

در اینجا ذکر دو نکته حائز اهمیت است: اول این که روش AHP برای مسایلی که هر معیار، زیرمعیار نیز داشته باشد، مطابق روش ارائه شده قابل استفاده است و نرم افزار Expert Choice قادر به انجام محاسبات این روش است. دوم این که در روش SAW اگر تصمیم‌گیرنده نتواند صراحتاً مقادیر وزن‌ها را تعیین کند، می‌تواند از روش ماتریس مقایسات زوجی معیارها که در بالا اشاره شد برای محاسبه وزن‌ها استفاده نماید.

پیوست ۷

خلاصه ضوابط طراحی سامانه‌های

کنترل و اسکادا در سامانه‌های

آبرسانی

پ.۷-۱- شرح سامانه‌های کنترل و اسکادا

سامانه‌های کنترل و اسکادا از قسمت‌های زیر تشکیل می‌شود:

- تجهیزات اندازه‌گیری (ابزار دقیق)
- سامانه‌های کنترل
- سامانه ارتباطات
- سامانه کنترل نظارتی و جمع‌آوری داده‌ها (SCADA)

پ.۷-۲- استانداردها

طراح، مسئول رعایت کلیه موارد ذکر شده در استانداردهای زیر در تمام مراحل طراحی است:

- مقررات و استانداردهای ملی (ISIRI)
- مقررات ملی طرح و اجرای تاسیسات الکتریکی
- International Electrotechnical Commission (IEC)
- National Fire Protection Association Fire Code (NFPA)
- International Commission on Rules for the Approval of Electrical Equipment (CEE)
- American Water Works Association (AWWA)
- International Telegraph Telephone Consultative Committee (CCITT)
- استانداردهای صنعتی زیر در صورتی که استانداردهای ملی جوابگو نباشند قابل استفاده است.
- International Society for Measurement and Control (ISA)
- Electronic Industries Association (EIA)
- American National Standards Institute (ANSI)
- Institute of Electrical and Electronic Engineers (IEEE)
- HART Field Communication Protocol Specification
- Commite Europeen de Normalisation Electrotechnique (CENELEC)
- کلیه تجهیزاتی که در تماس با آب آشامیدنی هستند باید تایید استانداردهای مورد قبول آب آشامیدنی مانند AWWA، KTW، ACS یا NSE را داشته باشند.

پ.۷-۳- اهداف سامانه‌های کنترل و اسکادا

به‌منظور بهره‌برداری مناسب و مطلوب از تاسیسات آب از سامانه‌های کنترل و تله‌متری برای انتقال اطلاعات، کنترل و نظارت بر قسمت‌های مختلف تاسیسات آبرسانی استفاده می‌شود. سامانه کنترل و تله‌متری ضمن راهبری طرح، لازم است سه هدف زیر را دنبال کند.

پ.۷-۳-۱- اهداف کنترلی

با استفاده از سامانه کنترل و اسکادا، ارتباط و اینترلاک‌های لازم بین قسمت‌های مختلف تاسیسات آبرسانی صورت می‌پذیرد. در این حالت می‌توان به کمک اندازه‌گیری‌های مختلف تلمبه‌ها و شیرهای مربوطه و غیره را به تناسب، فعال و یا غیرفعال کرد.

پ.۷-۳-۲- اهداف بهره‌برداری

به‌منظور بهره‌برداری مناسب و بهینه‌سازی در زمینه راهبری و یا نگهداری طرح از سامانه کنترل و اسکادا استفاده می‌شود. بهره‌بردار با دریافت اطلاعات جامع و هشدار دهنده تصمیمات لازم را با کم‌ترین هزینه اتخاذ خواهد کرد. بده جریان، فشار و پارامترهای کیفی از جمله کلر باقیمانده، کدورت و pH از مهم‌ترین پارامترها در این زمینه هستند.

پ.۷-۳-۳- اهداف مدیریت انرژی

به کمک اطلاعات دریافتی از رفتار هیدرولیکی منابع تولید، توزیع و روند مصرف آب تاسیسات آبرسانی شهر و بررسی نحوه کارکرد بخش‌های مختلف در طول شبانه روز و هفته می‌توان با ذخیره‌سازی مناسب آب در مخازن و بهره‌برداری آن در زمان مناسب نسبت به کاهش مصارف انرژی اقدام کرد.

پ.۷-۴- سامانه کنترل و اتوماسیون

پ.۷-۴-۱- فلسفه کنترل^۱

اولین وظیفه سامانه‌های کنترل فرآیند تامین ارتباط بهم پیوسته در زمان واقعی^۲ با عملیات فرآیندی در شرایط مختلف کار است. دومین وظیفه، خودکار نمودن کارهای جاری است تا پرسنل بتوانند به موارد مهم‌تری متمرکز شوند. مهندس کنترل فرآیند متخصص در امور آب و فاضلاب لازم است موارد ذیل را در تهیه و تنظیم مدارک موردنظر قرار دهد:

- کلیدهای انتخاب کننده^۳ با لامپ‌های سیگنال و انتخاب حالت‌های دستی- قطع - از راه دور در تابلوی راه‌انداز موتورها (MCC) و کنار هر تجهیز پیش‌بینی شوند. لازم است این دو ارتباط اطلاعات یکسانی را نشان دهند.

۱- Control Philosophy

۲- Real Time

۳- Selector

- سامانه کنترل برای فرآیندهای بحرانی و حساس لازم است به صورت دابل^۱ طراحی شود به طوری که در صورت خرابی یک تجهیز (کنترلی) سیستم کنترلی از حالت اتوماتیک خارج نشود.
- سامانه کنترل باید به نحوی طراحی شود که در صورت خرابی کنترل کننده، بتوان تجهیزات فرآیندی را به صورت دستی بهره‌برداری کرد و در این شرایط لازم است بقیه تجهیزات کنترلی بتوانند به صورت اتوماتیک کار کنند.
- تمام تجهیزات فرآیندی باید به صورت کاملاً خودکار عمل کنند، به طوری که مداخله راهبر در حداقل ممکن باشد.
- زمانی که یک تجهیز در حالت محلی قرار می‌گیرد لازم است کنترل تجهیز مستقل از عملکرد کنترل کننده باشد.
- منبع تغذیه بدون وقفه (UPS) با ظرفیت حداقل ۲ ساعت برای کلیه کنترلرها و تجهیزات اندازه‌گیری جریان آب پیش‌بینی شود، به طوری که کلیه اطلاعات مربوط به جریان آب در کنترلر ذخیره شود.
- لازم است کلیه اطلاعات ابزار دقیق در ایستگاه مرکزی قابل رویت باشند.
- کلیه انتقال دهنده‌ها^۲ و مبدل‌ها^۳ باید در نزدیکی محل اندازه‌گیری باشند.
- کلیه ابزار دقیق باید به طور ایمن و به سادگی قابل دسترسی بوده به طوری که تعمیرات به راحتی انجام شود.
- کلیه ابزار دقیق‌ها باید برای نمایش مقادیر به صورت هم‌زمان^۴ و به طور دائم طراحی شوند.
- کلیه شیرهای کنترلی باز- بسته باید مجهز به کلید حدی^۵ برای وضعیت باز و بسته باشند.
- شیرهایی که به صورت دستی کنترل می‌شوند لازم است مجهز به یک عدد کلید حدی برای نمایش حالت کار عادی باشند.
- شیرهای تدریجی و دریچه‌های دروازه‌ای باید مجهز به کلید حدی برای حالت‌های کاملاً باز و بسته باشند. این شیرها لازم است سیگنال مربوط به مقدار باز بودن شیر را نشان دهند.
- موتورها باید به صورت تک سرعت و یا سرعت متغیر باشند.
- اینترلاک‌های لازم برای جلوگیری از کار در شرایط غیر دلخواه پیش‌بینی شود.
- کلیه اینترلاک‌ها باید به صورت نرم افزاری در کنترل کننده قابل اندازه‌گیری (PLC) پیش‌بینی شود.
- کلیه شرایط مدارهای کنترلی (اینترلاک) به صورت مجزا در ایستگاه مرکزی نمایش و هشدار داده شود.

۱- Redundant

۲- Transmitters

۳- Transducers

۴- Online

۵- Limit Switch

- وضعیت کلیدهای قطع‌کننده در ایستگاه مرکزی نمایش داده شود.

پ.۷-۴-۲- وظایف و عملکرد سیستم کنترل و ابزار دقیق

پ.۷-۴-۲-۱- کلیات

- وظایف و عملکرد سیستم کنترل و ابزار دقیق هر قسمت از طرح باید توسط طراح در نمودارهای فرآیند و ابزار دقیق مشخص شود. موارد زیر لازم است در طراحی سیستم کنترل پیش‌بینی شود:
- ارسال وضعیت کار تجهیزات (مثلا الکتروموتور تلمبه‌ها) شامل روشن- خاموش- خطا در سیستم کنترل محلی و مرکزی
 - ارسال وضعیت کلیدهای سطح دسترسی دستی- اتوماتیک (A-M)، محلی - راه دور (L-R) در سیستم کنترل محل و مرکزی
 - ارسال پیام^۱ خرابی تجهیزات به سیستم کنترل محلی و مرکزی
 - ارسال پیام قطع برق به سیستم کنترل محلی و مرکزی
 - مدارهای کنترلی لازم برای جلوگیری از کار تجهیزات در شرایط غیر دلخواه (برای مثال خشک کارکردن تلمبه‌ها)
 - رله‌های حفاظت موتور برای حفاظت موتورهای فشار ضعیف با قدرت بیش از ۱۳۲ کیلووات و موتورهای فشار متوسط
 - ارسال پیام‌های مدارهای کنترلی به سیستم کنترل مرکزی به‌طور مجزا برای هر مدار کنترلی
 - پیش‌بینی کلید قطع‌کننده^۲ برای هر تجهیز به‌طور جداگانه به‌طوری‌که در صورت قطع بودن کلیدهای هادی (کنتاکتورهای) مربوطه فرمان نگیرند و ارسال پیام وضعیت کلید (باز- بسته) به سیستم کنترل مرکزی
 - ارتباط با تجهیزات آنالوگ می‌تواند به یکی از سه صورت Devicenet، Modbus و یا Profibus انجام شود. ارتباط به‌صورت HART 4-20 ma نیز قابل قبول است.

۱- Signal

۲- Disconnect Switch

- کلید تجهیزات باید مجهز به کلید سه حالته دستی، خاموش، از راه دور^۱ باشد و واحد قابل برنامه‌ریزی (RPU) باید وضعیت هشدار را در صورتی که کلید سه حالته در حالت کنترل از راه دور نباشد، نشان دهد که نمایشگر حالت غیرعادی بوده و تجهیز تحت تعمیر است.
- در صورتی که تجهیزاتی به صورت محلی و یا از راه دور کنترل می‌شود، لازم است دکمه‌های فشاری روشن-خاموش با کلیدهای دو حالته محلی- راه دور به‌طور جداگانه پیش‌بینی شود (مانند دمنده‌های هوا)
- ارسال پیام فرمان روشن- خاموش برای تجهیزات (برای مثال الکتروپمپ‌ها) از تابلو محلی (در حالت محلی) و سامانه کنترل مرکزی (در حالت از راه دور) و یا به صورت خودکار (در حالت اتوماتیک)
- ارسال فرمان باز و بسته شدن شیرهای موتوری و نمایش وضعیت باز و بسته بودن آن‌ها در سیستم محلی و مرکزی
- در صورت قطع پیام به محرک‌های برقی برای عملکرد تدریجی^۲ لازم است شیر به مقدار تنظیم اولیه خود برگردد و یا در آخرین وضعیت خود باقی بماند.
- در صورتی که پیام‌های باز و بسته هم‌زمان به محرک‌های برقی برای عملکرد باز- بسته^۳ ارسال شود لازم است شیر به حالت ایمن از قبل تعیین شده برگردد. طراح لازم است وضعیت ایمن (باز، بسته، آخرین حالت) را مشخص کند.
- باید فقط یک سیگنال برای کارکردن هر تجهیز ارسال شود. در صورت خرابی واحد قابل برنامه‌ریزی، لازم است کلید انتخاب کننده از حالت کنترل از راه دور خارج شود.
- در صورتی که انتخاب کننده در حالت دستی و یا قطع باشد سامانه کنترل مرکزی هیچگونه عملکردی روی تجهیز نخواهد داشت.
- کنترل‌های دستی (دکمه‌های روشن- خاموش یا باز- بسته) فقط در حالتی که کلید انتخاب کننده در حالت محلی باشد فعال هستند و کنترل‌های از راه دور فقط در صورتی که کلید سلکتور در حالت راه دور باشد فعال است.
- اندازه‌گیری جریان مصرف کننده‌های بزرگ (موتورهای ۷۵ کیلووات و بزرگ‌تر)
- اندازه‌گیری و ارسال قدرت برق مصرفی هر قسمت به سیستم اسکادا

۱- Hand/Off/Remote

۲- Modulating Valve

۳- Open/closed Valve

پ.۷-۴-۲-۲- ایستگاه‌های پمپاژ

سیستم کنترل برای انجام مدارها و توابع کنترلی به منظور رسیدن به سطح اتوماسیون ایستگاه‌های پمپاژ فعال می‌شود و برای اجرای برنامه‌های کنترلی در این سطح نیاز به حداقل تجهیزات زیر است:

- یک دستگاه کنترلر قابل برنامه‌ریزی (PLC یا مشابه آن)

- یک دستگاه میز کنترل

- یک دستگاه UPS

سامانه کنترل لازم است حداقل موارد زیر را تامین کند:

- اندازه‌گیری جریان آب خروجی و نمایش مقدار لحظه‌ای و کل آن در محل و سامانه اسکادا

- اندازه‌گیری فشار ورودی و خروجی هر تلمبه و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا

- اندازه‌گیری کلر باقی‌مانده (در صورتی که کلر در ایستگاه پمپاژ اضافه شده است) در خطوط خروجی و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا

- اعلام هشدار مقدار کلر باقی‌مانده در حد خیلی بالا (HH) و خیلی پایین (LL) در سامانه کنترل محلی و اسکادا

پ.۷-۴-۲-۳- مخازن ذخیره آب

در مخازن ذخیره آب معمولاً هیچ‌گونه عملیات کنترلی انجام نمی‌شود و سیستم کنترل و اسکادا کلیه اطلاعات مورد نیاز از این قسمت را جمع‌آوری و آماده ارسال می‌کند. در این قسمت از تجهیزات زیر برای سامانه کنترل و اسکادا استفاده می‌شود:

- یک دستگاه مودم (دستگاه باز خوان و یا مخابره کننده)

سامانه کنترل لازم است حداقل موارد زیر را تامین کند:

- اندازه‌گیری حجم و سطح آب مخازن و نمایش آن در سامانه کنترل محلی و مرکزی

- اندازه‌گیری مقدار کلر باقی‌مانده در خط خروجی و نمایش آن در سامانه کنترل محلی و مرکزی

- اعلام هشدار سطح آب مخزن در حد خیلی پایین (LL) و خیلی بالا (HH) در سامانه کنترل محلی و مرکزی

- اعلام هشدار مقدار کلر باقی‌مانده در حد خیلی بالا (HH) و خیلی پایین (LL) در سامانه کنترل محلی و اسکادا

پ.۷-۴-۲-۴- چاه‌های آب

سامانه کنترل برای انجام مدارها و توابع کنترلی به منظور رسیدن به سطح خودکار در چاه‌های آب فعال می‌شود. برای اجرای برنامه‌های کنترلی در این سطح نیاز به حداقل تجهیزات زیر است:

- یک دستگاه کنترل کننده قابل برنامه‌ریزی (PLC یا مشابه آن) و یا مرکز راه دور RTU برحسب نیاز

- یک دستگاه تغذیه بدون وقفه (UPS)
- سامانه کنترل لازم است حداقل موارد زیر را تامین کند:
- اندازه‌گیری جریان آب خروجی و نمایش مقدار لحظه‌ای و کل آن در محل و سامانه اسکادا
- اندازه‌گیری فشار خروجی هر تلمبه و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا
- اندازه‌گیری کلر باقی‌مانده (در صورتی که کلر در چاه آب اضافه شود) در خطوط خروجی و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا
- اندازه‌گیری سطح آب چاه و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا
- دریافت پیام فرمان روشن- خاموش برای الکتروپمپ‌ها از تابلو محلی و سامانه اسکادا
- اندازه‌گیری کدورت آب چاه و نمایش آن در محل و سامانه اسکادا و سامانه‌های خودکار قطع و وصل آب چاه با تغییر کدورت

پ.۷-۵- سامانه اسکادا

پ.۷-۵-۱- کلیات

- سامانه اسکادا عبارت است از سامانه کنترل صنعتی رایانه‌ای که یک فرآیند را کنترل و پایش می‌کند و معمولاً از قسمت‌های زیر تشکیل می‌شود:
- رابط کاربر و ماشین (HMI) که وسیله‌ای برای نمایش داده‌های فرآیند به راهبر که به وسیله آن کاربر، کنترل و پایش فرآیند را انجام می‌دهد.
 - سامانه رایانه‌ای کنترل نظارتی به منظور جمع‌آوری داده‌ها از فرآیند و ارسال فرمان‌ها به فرآیند است.
 - واحدهای قابل برنامه‌ریزی راه دور (RPU) که به ابزار دقیق در فرآیند متصل می‌شوند و پیام‌های اندازه‌گیری را به داده‌های دیجیتال تبدیل کرده و آن‌ها را به سامانه کنترل نظارتی ارسال می‌کنند.
 - سامانه مخابراتی به منظور اتصال واحدهای قابل برنامه‌ریزی راه دور به سامانه کنترل نظارتی.
- سامانه کنترل نظارتی و جمع‌آوری داده‌ها (SCADA) سامانه کنترلی در سطح بهره‌برداری است که در اتاق کامپیوتر مرکزی مستقر می‌شود.

سامانه اسکادا در ابتدا فقط کاربرد تله‌متری (سنجش از راه دور) داشته و جمع‌آوری اطلاعات ایستگاه‌های محلی که معمولاً مجهز به ایستگاه راه دور (RTU) بودند را انجام می‌داد. ولی با جایگزین شدن کنترل کننده قابل اندازه‌گیری (PLC) به جای ایستگاه راه دور (RTU) این سامانه در برنامه‌های PLC تاثیر گذاشته و «کنترل نظارتی»^۱ را هم برعهده گرفت. به‌همین دلیل این سامانه به نام اسکادا شناخته شد.

سامانه‌های کنترل و اسکادا به‌منظور بهره‌برداری بهینه از تاسیسات آب طراحی، پیاده‌سازی و اجرا می‌شوند. این سامانه‌ها را از دیدگاه بهره‌وری نیروی انسانی، کنترل خودکار و غیر خودکار سامانه توسط ایستگاه‌های کنترل مرکزی و محلی، خدمات نگهداری و تعمیرات، برنامه‌ریزی توسعه، مدیریت مصرف انرژی، حفاظت‌های ثانویه، ثبت کلیه اتفاقات بر حسب کسری از ثانیه، تحلیل و کنترل توان مصرفی، تطبیق با استانداردهای کمی و کیفی سامانه‌های آب و فاضلاب و سایر پارامترهای کنترلی، طراحی و راه‌اندازی می‌شوند.

پ. ۷-۵-۲- شبکه مخابراتی

شبکه مخابراتی به‌منظور تامین وسیله‌ای برای انتقال داده‌ها بین سرور مرکزی و ایستگاه‌های فرعی است. از کابل، خطوط تلفن و رادیو می‌توان به‌عنوان واسطه استفاده کرد که به‌طور خلاصه کاربرد هر یک به‌شرح ذیل است:

- کابل در یک تصفیه‌خانه یا ایستگاه پمپاژ استفاده می‌شود و در صورتی که ایستگاه‌ها از نظر جغرافیایی فاصله داشته باشند این روش اقتصادی نیست.

- خطوط تلفن برای نواحی پراکنده اقتصادی است و از خط تلفن اجاره‌ای برای ارتباط همیشه متصل به ایستگاه‌های فرعی استفاده می‌شود. خطوط تلفن شماره‌گیر برای مواردی مناسب است که لازم است همواره اطلاعات به فواصل زمانی نه چندان کوتاه به‌روز شوند.

- ارتباط رادیویی برای مواردی که خطوط تلفن در دسترس نباشد راه‌حل اقتصادی است.

شبکه اسکادا لازم است به‌نحوی طراحی شود که با شبکه اداری محلی (LAN) و گسترده (WAN) بتواند به‌صورت یکپارچه عمل کند و از اطلاعات موجود اداری مانند سامانه‌های مدیریتی، سامانه‌های مدل‌سازی شبکه توزیع آب، GIS، بانک‌های اطلاعاتی و غیره استفاده کند.

پ.۷-۵-۳- مرکز اسکادا^۱

مرکز اسکادا به نام‌های ایستگاه مرکزی، واحد ترمینال اصلی MTU و یا ایستگاه راهبری نیز نامیده می‌شود. لازم است یک طرح نه چندان کوچک، حداقل به تجهیزات زیر برای سامانه کنترل نظارتی و جمع‌آوری داده‌ها مجهز باشد:

- دو دستگاه کامپیوتر برای ایستگاه بهره‌برداری (HM1, HM2)
- دو دستگاه سرور برای ارتباطات و ذخیره اطلاعات برای حالت کار و رزرو^۲
- یک دستگاه نت‌بوک برای تغییر برنامه‌های PLC
- یک دستگاه کلید زنی^۳
- نرم افزار اسکادا
- یک دستگاه نمایشگر دیواری بزرگ LCD (در صورت نیاز)
- دو دستگاه چاپگر
- یک دستگاه تغذیه بدون وقفه (UPS)

لازم است از طریق شبکه اترنت^۴ کلیه تجهیزات فوق به یکدیگر متصل شوند و یکی از سرورها قابل اتصال به رابط انسان و ماشین (HMI) واقع در دفتر مدیریت از طریق خطوط اینترنت باشد.

دو دستگاه کامپیوتر باید به نحوی برنامه‌نویسی شوند که در صورت خرابی یک دستگاه کامپیوتر، دستگاه دوم بتواند کلیه کارهای لازم را انجام دهد.^۵ بهره‌بردار می‌تواند از یک کامپیوتر برای واحدهای خیلی کوچک و یا از یک شبکه از سرورهای مختلف تشکیل شده باشد که از طریق رابط انسان و ماشین (MMI/HMI) با اپراتور ارتباط برقرار کند. ترمینال‌های اپراتور از طریق شبکه اداری محلی و گسترده LAN/WAN به کامپیوترهای مرکزی متصل و کلیه اطلاعات مورد نیاز توسط نمایشگر برای راهبر نمایش داده می‌شود.

پ.۷-۵-۴- ایستگاه‌های کاری و نرم‌افزار آن

مهم‌ترین قسمت یک سامانه اسکادا نرم‌افزاری است که مورد استفاده قرار می‌گیرد و بیش‌ترین قسمت از نرم‌افزار مربوط به رابط انسان (کاربر) با ماشین (HMI/MMI) می‌شود. لذا باید به خوبی تعریف، طراحی، نوشته، کنترل و آزمایش شود.

۱- SCADA Center

۲- Stand by

۳- Fast Switcher

۴- ETHERNET TCP/IP

۵- Dual-Redundant/Hot-stand by

- نرم‌افزارهایی که به‌طور معمول برای سامانه اسکادا نوشته می‌شود به‌شرح زیر است:
- سیستم عامل کامپیوتر مرکزی - از نرم‌افزار ویندوز به‌طور معمول استفاده شود.
 - سیستم عامل ترمینال اپراتور - از نرم‌افزار ویندوز استفاده شود.
 - برنامه کاربردی کامپیوتر مرکزی - نرم‌افزار برای ارسال و دریافت اطلاعات به یا از RTU و کامپیوتر مرکزی و همچنین برای ارتباط نمایش گرافیکی، صفحات هشدار، عملیات کنترلی، صفحات منحنی‌های تغییرات است.
 - برنامه کاربردی ترمینال اپراتور - برای دسترسی کاربر به اطلاعات کامپیوتر مرکزی
 - گرداننده^۱ پروتکل مخابراتی - نرم‌افزار برای کنترل، جمع و تفسیر اطلاعات در مسیرهای مخابراتی در سیستم
 - نرم‌افزار مدیریت شبکه مخابراتی - نرم‌افزار برای کنترل شبکه مخابراتی و نمایش کارکرد و خطاهای آن
 - نرم‌افزار اتوماسیون ایستگاه راه دور (RTU): نرم‌افزاری برای پیکربندی و پشتیبانی برنامه‌های کاربردی در RTU/PLC
 - نرم‌افزارهای سامانه اسکادا باید بر پایه فناوری‌های زمان واقعی و چند کاره^۲ استوار باشد.
 - برنامه کاربردی ترمینال اپراتور (HMI) با ارتباط با بانک‌های اطلاعاتی و برنامه‌های نرم‌افزاری باید امکانات زیر را تامین کند:
 - نمایش گرافیکی فرآیند و وضعیت کار تجهیزات (کل فرآیند، هر ایستگاه و هر جزء از فرآیند)^۳ نمایش وضعیت هشداردهنده‌ها^۴
 - نمایش وضعیت متغیرها در زمان واقعی و سوابق آن‌ها^۵
 - تهیه گزارش‌های مختلف
 - امکان روشن و خاموش کردن الکتروموتورها و باز و بسته کردن شیرهای موتوری توسط صفحه کلید و به‌صورت نرم‌افزاری
 - برنامه کاربردی اسکادا باید قابلیت‌های زیر را داشته باشد:
 - دریافت و ارسال اطلاعات از کلیه ایستگاه‌ها و نمایش آن‌ها
 - مدیریت توزیع و نشت آب به‌منظور کم کردن هدررفت آب در شبکه توزیع در صورت بروز حادثه

۱- Driver

۲- Real Time and Multitasking

۳- Mimic Display

۴- Alarm Logs

۵- Trending

- ارسال نقطه کارها^۱ به ایستگاه‌های فرعی
- ارتباط با سطوح بالاتر کنترل
- وارد کردن فرمان‌های کنترل
- مدیریت وضعیت هشدار دهنده‌ها و اتفاقات با قید تاریخ و ساعت
- مدیریت پایگاه داده‌ها
- تبادل اطلاعات با راهبر
- ارسال اطلاعات مورد نیاز به منظور چاپ
- تجدیدنظر در برنامه‌های کنترلی PLC
- عیب‌یابی
- عملیات تکرار اطلاعات میان فایل‌های گوناگون^۲
- عملیات سریع براساس اطلاعات طبقه‌بندی شده
- قابلیت تعیین سطوح دسترسی مختلف برای راهبر، مسئول تعمیرات و مدیر سایت
- بهره‌برداری ساده براساس ویندوزهای صنعتی به‌صورت عمل روی فرآیند به کمک موس و صفحه کلید

۱- Set Points

۲- Redundancy

منابع و مراجع

- ۱- اداره هواشناسی سمنان، (۱۳۹۶)، «بررسی و پایش تغییر اقلیم و پیامدهای آن در استان سمنان».
- ۲- اکبری، ط.، و مسعودیان، ا.، (۱۳۸۸)، «شناسایی رژیم دمایی و پهنه‌بندی نواحی دمایی ایران»، جغرافیا و برنامه‌ریزی محیطی، ۲۰(۱)، (پیاپی ۳۳).
- ۳- آشفته، ج.، (۱۳۵۹)، «طراحی آبرسانی شهری»، ناشر: سید ابولفضل حسینیان.
- ۴- بابائی فینی، ا.، و فرج‌زاده، م.، (۱۳۸۱)، «الگوهای تغییرات مکانی و زمانی بارش در ایران»، مدرس، ۴، ۵۱-۷۰.
- ۵- بلادی موسوی، ص. و دیگران، (۱۳۸۱)، «بررسی روش‌های برآورد پیش‌بینی جمعیت استان‌های کشور ۸۵-۱۳۷۶»، پژوهشکده آمار.
- ۶- بلادی موسوی، ص. و دیگران، (۱۳۸۲)، «بازسازی و برآورد جمعیت شهرستان‌های کشور»، مرکز آمار ایران.
- ۷- بنی‌حبیب، م. ا.، و لقب‌دوست آرائی، ا.، (۱۳۹۲)، «رتبه‌بندی رویکردهای مدیریت سیلاب با استفاده از فرآیند تحلیل سلسله‌مراتبی و ارزیابی داده‌های ترکیبی»، نشریه علمی پژوهشی مهندسی آبیاری و آب ایران، ۴(۲)، ۷۲-۸۲.
- ۸- پازوش، ه.، (۱۳۶۹)، «شناخت آب‌های زیرزمینی»، انتشارات دانشگاه تهران.
- ۹- پرون، ص.، یاور، غ.، و رضازاده، م.، (۱۳۹۷)، «پهنه‌بندی اقلیمی استان هرمزگان با استفاده از روش‌های کلاسیک»، فصلنامه جغرافیا (برنامه‌ریزی منطقه‌ای)، ۳۳(۱)، ۱۱۵-۱۲۷.
- ۱۰- تابش، م.، (۱۳۹۵)، «مدل‌سازی پیشرفته شبکه‌های توزیع آب»، انتشارات دانشگاه تهران.
- ۱۱- ترابی، س.، و جهانبخش، س.، (۱۳۸۳)، «تعیین متغیرهای زمینه‌ای در طبقه‌بندی اقلیمی ایران: معرفی و کاربرد روش تحلیل عاملی و تجزیه مؤلفه‌های اصلی در تحلیل مطالعات و اقلیم‌شناسی»، تحقیقات جغرافیایی، ۷۲(۱۹)، ۱۵۱-۱۶۵.
- ۱۲- دوستکامیان، م. و میرموسوی، س. ح.، (۱۳۹۴)، «بررسی و تحلیل خوشه‌های آستانه بارش‌های شدید ایران»، جغرافیا و توسعه، ۴۱، ۱۳۱-۱۴۶.
- ۱۳- دین‌پژوه، ی.، فاخری، ا.، مقدم، م.، میرنیا، م.، و جهانبخش اصل، س.، (۱۳۸۲)، «پهنه‌بندی اقلیمی ایران با استفاده از تحلیل‌های چند متغیره برای استفاده در مطالعات کشاورزی»، دانش کشاورزی، ۱۳.
- ۱۴- ذوالفقاری، حسن.، (۱۳۸۹)، آب و هواشناسی توریسم، انتشارات دانشگاه تهران.
- ۱۵- رازجویان، م.، (۱۳۹۳)، «آسایش به وسیله معماری همساز با اقلیم»، دانشگاه شهید بهشتی، تهران.
- ۱۶- زارع، م.، پورمحمدی، س.، و سودایی‌زاده، ح.، (۱۳۹۵)، «دسته‌بندی مناطق همگن خشکی به کمک روش‌های گشتاور خطی و تحلیل خوشه‌ای»، جغرافیا و برنامه‌ریزی محیطی، (۶۲).
- ۱۷- سازمان جهانی بهداشت (۱۳۸۲)، «رهنمودهای تکنولوژی برای تامین آب در اجتماعات کوچک»، انتشارات سازمان جهانی بهداشت، ترجمه دکتر حسن نان‌بخش، انتشارات دانشگاه علوم پزشکی ارومیه.

- ۱۸- سازمان مدیریت و برنامه‌ریزی کشور، (۱۳۸۴)، «راهنمای حفاظت کاتدی خطوط لوله و سازه‌های فولادی»، نشریه ۳۱۱، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور، وزارت نیرو.
- ۱۹- سازمان مدیریت و برنامه‌ریزی کشور، (۱۳۸۵)، «مشخصات فنی عمومی کارهای خطوط لوله آب و فاضلاب شهری»، نشریه ۳۰۳.
- ۲۰- سازمان هواشناسی کشور، پژوهشکده اقلیم‌شناسی، (۱۳۹۶)، «آشکارسازی، ارزیابی اثرات و چشم انداز تغییر اقلیم در ایران طی قرن بیست و یکم».
- ۲۱- سازمان هواشناسی کشور، پژوهشکده اقلیم‌شناسی، (۱۳۹۷)، «خرد اقلیم ایران و تهیه نقشه پایه آن به روش‌های زمین آماری».
- ۲۲- صفرپور، ه.، (۱۳۹۹)، «ارزیابی اثرات سیاست‌های مدیریت تقاضا بر سامانه‌های فاضلاب»، پایان‌نامه کارشناسی ارشد، دانشکده مهندسی عمران، پردیس دانشکده‌های فنی، دانشگاه تهران.
- ۲۳- طاحونی، ش.، (۱۳۷۰)، «طراحی سازه‌های بتن مسلح»، انتشارات دهخدا، چاپ چهارم.
- ۲۴- عربی، ز.، (۱۳۸۷)، «تحلیل سینوپتیکی بارندگی دوره ۲۶-۲۱ تیرماه ۱۳۸۷ در ایران»، پژوهش‌های جغرافیایی، ۵۶، ۱-۱۵.
- ۲۵- عزیزاده، ا.، (۱۳۸۷)، «اصول هیدرولوژی کاربردی»، دانشگاه امام رضا (ع)، انتشارات آستان قدس رضوی.
- ۲۶- عمید، ح.، (۱۳۶۲)، «فرهنگ فارسی عمید (یک جلدی)»، موسسه انتشارات امیرکبیر.
- ۲۷- غفاری، ع.، قاسمی، و.، و دپائو، ا.، (۱۳۹۴)، «پهنه‌بندی اقلیم کشاورزی ایران با استفاده از روش یونسکو»، زراعت دیم ایران، ۴(۱)، ۶۳-۷۴.
- ۲۸- قربانی‌زاده خرازی، ح.، و چله مال دزفول‌نژاد، م.، (۱۳۹۳)، «ابداع روش طبقه‌بندی اقلیمی جدید بر مبنای هیدرومتئورولوژی»، دو فصلنامه مهندسی آب، ۲.
- ۲۹- کاویانی، م.، (۱۳۷۲)، «بررسی و تهیه نقشه زیست اقلیم انسانی ایران»، فصلنامه تحقیقات جغرافیایی، ۸(۱)، مسلسل ۲۸.
- ۳۰- مدنی، ح. و نفعی، س.، (۱۳۷۱)، «زمین‌شناسی عمومی»، دانشگاه صنعتی امیرکبیر.
- ۳۱- مسعودیان، س.ا.، (۱۳۹۰)، «آب و هوای ایران»، چاپ اول، انتشارات شریعه توس، مشهد.
- ۳۲- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور، (۱۳۸۸)، «دستورالعمل انتخاب و طراحی تجهیزات کنترل ضربه قوچ در تاسیسات آبرسانی شهری»، نشریه ۵۱۷، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور- وزارت نیرو.
- ۳۳- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور، (۱۳۸۹)، «راهنمای انتخاب نوع و موقعیت شیرآلات صنعت آب و بهره‌برداری از آن‌ها»، نشریه ۵۲۹، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور - وزارت نیرو.
- ۳۴- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور، (۱۳۹۰)، «راهنمای شناخت و نحوه مطالعه عوامل موثر در آب به حساب نیامده و راه کارهای کاهش آن»، نشریه ۵۵۶، وزارت نیرو، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.

- ۳۵- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور، (۱۳۹۲)، «ضوابط طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی»، نشریه ۳-۱۱۷ (بازنگری اول)، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور، وزارت نیرو.
- ۳۶- منزوی، م. ت.، (۱۳۷۵)، «آبرسانی شهری»، انتشارات دانشگاه تهران.
- ۳۷- موسسه استاندارد و تحقیقات صنعتی ایران، (۱۳۸۹)، «آب آشامیدنی - ویژگی‌های فیزیکی و شیمیایی»، استاندارد ۱۰۵۳، تجدید نظر پنجم، چاپ پنجم.
- ۳۸- نبوی، ح.، اسعدی، ر. و دیده‌ور، ا.، (۱۳۵۵)، «اقلیم‌شناسی ایران»، طرح تدوین کتاب زمین‌شناسی ایران، وزارت معادن و فلزات، سازمان زمین‌شناسی کشور.
- ۳۹- وزارت جهادسازندگی، (۱۳۶۷)، «نشریه اصول کلی مطالعات آب شرب - راهنمای مطالعات طرح‌های آب آشامیدنی روستاها»، معاونت عمران اداره کل مهندسی بهداشت.
- ۴۰- وزارت نیرو، (۱۳۶۶)، «بررسی وضعیت کلرزی آب مشروب در کشور»، نشریه ۴۳-ن، طرح تهیه ضوابط و معیارهای صنعت آب کشور.
- ۴۱- وزارت نیرو، (۱۳۶۷)، «تجهیزات کلرزی»، نشریه ۵۹-ن، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.
- ۴۲- وزارت نیرو، (۱۳۷۱)، «استاندارد کیفیت آب آشامیدنی»، نشریه ۳-۱۱۶، سازمان برنامه و بودجه، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.
- ۴۳- وزارت نیرو، (۱۳۷۱)، «مبانی و ضوابط طراحی طرح‌های آبرسانی شهری»، نشریه ۳-۱۱۷، سازمان برنامه و بودجه، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.
- ۴۴- وزارت نیرو، (۱۳۸۱)، «نشریه سیاست‌ها و راهبردهای تدوین شده برنامه بالانسینگ و مدیریت تقاضا و آب بدون درآمد»، شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور.
- ۴۵- وزارت نیرو، (۱۳۸۲)، «دستورالعمل شستشو و گندزدایی تاسیسات آب»، نشریه ۲۶۸-الف، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.
- ۴۶- وزارت نیرو، (۱۳۸۸)، «راهنمای طراحی تلمبه‌خانه‌های آب»، نشریه ۴۷۰، معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رییس‌جمهور، طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور.

47- http://training.ce.washington.edu/WSDOT/Modules/04_design_parameters/frost_terminology.htm.

48- www.agf.gov.bc.ca/resmgmt/publist/500series/590307-1.pdf.

49- Agthe, D.E, Billings, R.B. (1980). "Dynamic Models of Residential Water Demand". Water Resources Research, 16(3), 476-480.

50- Al-Quanibet, M.H., Johnston, R.S. (1985). "Municipal Demand For Water in Kuwait: Methodological Issues and Empirical Results". Water Resources Research, 2(4), 433-438.

51- API (American Petroleum Institute). API RP 651. "Cathodic Protection of Aboveground Petroleum Storage Tanks".

52- Arbués, F., Barberán, R., Villanúa, I. (2000). "Water Price Impact on Residential Water Demand in the City of Zaragoza, A Dynamic Panel Data Approach". In 40th European Congress of the

- European Regional Studies Association (ERSA), Barcelona, Spain, 30-31 August. (Vol. 24, pp. 30-31).
- 53- Aşchilean, I., Badea, G., Giurca, I., Naghiu, G.S., Iloaie, F.G. (2017). "Choosing the Optimal Technology to Rehabilitate the Pipes in Water Distribution Systems Using the AHP Method". *Energy Procedia*, 112, 19-26. <https://doi.org/https://doi.org/10.1016/j.egypro.2017.03.1109>.
 - 54- ASHRAE Standard 55. (2017). "Thermal Environmental Conditions for Human Occupancy".
 - 55- AWWA Manual M31. (1999), "Distribution Systems Requirements for Fire Protection".
 - 56- Bachrach, M., Vaughan, W.J. (1994). "Household Water Demand Estimation". Working Paper ENP 106, Inter-American Development Bank Productive Sectors and Environment Subdepartment Environment Protection Division.
 - 57- Barkatullah, N. (1996). "OLS and Instrumental Variable Price Elasticity Estimates For Water in Mixed-effects Model Under Multiple Tariff Structure". Working Papers in Economics, Department of Economics, University of Sydney.
 - 58- Bauer, D., Feichtinger, G., Lutz, W., Sanderson, W.C. (1999), "Variances of Population Projections: Comparison of Two Approaches". Interim Report, IIASA, Austria.
 - 59- Bhawe, P.R. (2003), Optimal Design of Water Distribution Networks. 1st Ed., Alpha 4 Motley.
 - 60- Billings, R.B. (1987). "Alternative Demand Model Estimations for Block Rate Pricing". *Water Resources Bulletin*, 23(2), 341-345.
 - 61- Billings, R.B., Agthe, D.E. (1980). "Price Elasticities For Water: a Case Of Increasing Block Rates". *Land Economics*, 56(1), 73-84.
 - 62- Billings, R.B., Day, W.M. (1989). "Demand Management Factors in Residential Water use: the Southern Arizona Experience". *Journal of the American Water Works Association*, 81(3), 58-64.
 - 63- Bröde, P., Fiala, D., Błażejczyk, K., Holmér, I., Jendritzky, G., Kampmann, B., Tinz, B., Havenith, G. (2011). "Deriving the Operational Procedure for the Universal Thermal Climate Index (UTCI)". *International Journal of Biometeorology*. 56(3), 481-494.
 - 64- BS STD BSI 7361. "Code of practice for land and marine application".
 - 65- Burkey, J. (2002). "Residential Water Demand in the Truckee Meadows of Nevada". University of Nevada.
 - 66- Carden, F., Jedlicka, R., Henry, R. (2002), "Telemetry Systems Engineering". Artech House Telecommunications Library, Artech House Publishers.
 - 67- Carver, P.H., and Boland, J.J. (1980). "Short-Run and Long-Run Effects of Price on Municipal Water Use". *Water Resources Research*. 16(4), 609-616.
 - 68- Chicoine, D.L., Ramamurthy, G. (1986). "Evidence on the Specification of Price in the Study of Domestic Water Demand". *Land Economics*. 62(1), 26-32.
 - 69- City of Brunswick. (2006). "Water System Design, Criteria and Design Procedures". City of Brunswick.
 - 70- City of Riverside Public Utilities. (2005), "Engineer/Developer Design Handbook for Public Water Facilities". City of Riverside Public Utilities.
 - 71- Clark, R.M. (1998), "Modeling Water Quality In Drinking Water Distribution Systems". AWWA, Denver.
 - 72- Cochran, R., Cotton, A.W. (1985). "Municipal Water Demand Study, Oklahoma City and Tulsa, Oklahoma". *Water Resources Research*, 21(7), 941-943.

- 73- Community Development Department Engineering Division. (2007), "Standard Specifications and Detail for City of Woodland". Community Development Department Engineering Division.
- 74- De Beer, J. (2000), "Dealing with Uncertainty in Population Forecasting". Statistics Netherlands. Department of Population.
- 75- De Beer, J., Alders, M. (2004). "Uncertainty of Population Forecasts, a Stochastic Approach". Netherland Official Statistics.
- 76- de la Cruz, A.O., Alvarez-Chavez, C.R., Ramos-Corella, M.A., Soto-Hernandez, F. (2017). "Determinants of Domestic Water Consumption in Hermosillo, Sonora, Mexico". Journal of Cleaner Production. 142, 1901-1910.
- 77- Delhay, B.P., Xinyue, X., Sliman J.B. (2018). "Rapid Geometric Feature Signaling in the Spiking Activity of a Complete Population of Tactile Nerve Fibers". BioRxiv. 461095.
- 78- Dias, T.F., Kalbusch, A., Henning, E. (2018). "Factors Influencing Water Consumption in Buildings in Southern Brazil". Journal of Cleaner Production. 184, 160-167.
- 79- Durst, C.S. (1951), "Climate: The synthesis of weather". In Malone, T.F, (ed). Compendium of Meteorology American Meteorological Society. Boston.
- 80- Elsevier. (2003), Practical SCADA for Industry. Elsevier.
- 81- Espey, M., Espey, J., Shaw, W.D. (1997). "Price Elasticity of Residential Demand For Water: A Meta-Analysis". Water Resources Research. 33(6), 1369-1374.
- 82- Fanger, P.O. (1970). "Thermal comfort: analysis and applications in environmental engineering". Danish Technical Press.
- 83- Foster, H.S.J., Beattie, B.R., (1981a). "On the Specification Of Price in Studies of Consumer Demand Under Block Price Scheduling". Land Economics. 57(2), 624-629.
- 84- Garg, S.K. (2005), Water Supply Engineering. Khanna Publishers, Delhi.
- 85- Hall, M.J., Hooper, B.D., Postle, S.M. (1988). "Domestic per Capita Water Consumption in South West England". Water and Environment Journal, 2(6), 626-631.
- 86- Hanke, S.H., de Maré, L. (1982). "Residential Water Demand: A Pooled Time-Series Cross-Section Study of Malm, Sweden". Water Resources Bulletin. 18(4), 621-625.
- 87- HeeJun, C., Praskievicz, C., Parandvash, H. (2014). "Sensitivity of Urban Water Consumption to Weather and Climate Variability at Multiple Temporal Scales: The Case of Portland, Oregon". International Journal of Geospatial and Environmental Research. 1(1), 7.
- 88- Hoem, J. (1973), "Levels of Error in Population Forecasting". Central Bureau of Norway.
- 89- Howe, C.W. (1982). "The Impact of Price on Residential Water Demand: Some Newinsights". Water Resources Research. 18(4), 713-716.
- 90- Howe, C.W., Linaweaver, F.P. (1967). "The Impact of Price on Residential Water Demand and its Relationship to System Design and Price Structure". Water Resources Research, 3(1), 13-32.
- 91- Huang, A.-C., Lee, T.-Y., Lin, Y.-C., Huang, C.-F., Shu, C.-M. (2017). "Factor Analysis and Estimation Model of Water Consumption of Government Institutions in Taiwan". Water. 9(July), 492.
- 92- Hussien, W.A., Memon, F.A., Savic, D.A., (2016). "Assessing and Modelling the Influence of Household Characteristics on Per Capita Water Consumption". Water Resources Management. 30(9), 2931-55.
- 93- IPS STD IPS-E-TP-820, "Engineering Standard for Electrochemical Protection".
- 94- IPS STD IPS-C-TP-820. "Construction standard for electrochemical protection".

- 95- IPS STD IPS-M-TP-750. "Material & Equipment Standard for Cathodic Protection".
- 96- Jones, C.V., Morris, J.R., (1984). "Instrumental Price Estimates and Residential Water Demand". Water Resources Research. 20(2), 197-202.
- 97- Kavamura, S. (2000). "Integrated Design and Operation of Water Treatment Facilities". 2nd Ed. John Wiley & INC.
- 98- Kersten, M.S. (1949). "Thermal Properties of Soils". University of Minnesota. Bulletin No. 28, Minneapolis, MN, Retrieved from http://pavementinteractive.org/index.php?title=Frost_Terminology.
- 99- Keyfitz, N. (1972). "On Futhure Population". JASA. 67, 347-363.
- 100- Khadam, M.A.A. (1988). "Factors Influencing Per Capita Water Consumption In Urban Areas of Developing Countries And Their Implications For Management, With Special Reference To The Khartoum Metropolitan Area". Water International. 13(4), 226-229.
- 101- Kiliç, Y., Özdemir, O., Orhan, C., Firat, M. (2018). "Evaluation of Technical Performance of Pipes in Water Distribution Systems by Analytic Hierarchy Process". Sustainable Cities and Society. 42, 13-21.
- 102- Kobayashi, K., Salam, M., (2000). "Comparing Simulated and Measured Values Using Mean Squared Deviation and Its Components". Agronomy Journal. 92(March), 345-352.
- 103- Kulshreshtha, S.N. (1996). "Residential Water Demand in Saskatchewan Communities: Role Played by Block Pricing System in Water Conservation". Canadian Water Resources Journal. 21(2), 139-155.
- 104- Kutch, J.J., Labus, J.S., Harris, R.E., Martucci, K.T., Farmer, M.A., Fenske, S., Fling, C., Ichescio, E., Peltier, S., Petre, P., (2017). "Resting-State Functional Connectivity Predicts Longitudinal Pain Symptom Change in Urologic Chronic Pelvic Pain Syndrome: A MAPP Network Study". Pain. 158(6), 1069.
- 105- Land, K.C. (1986), "Methods for National Population Forecasts: A Review". JASA. 81, 888-901.
- 106- Lee, R., Tuljapurkar, S. (1994), "Stochastic Population Forecasts for the United Stats". JASA. 89, 1175-1189.
- 107- Lee, R.D. (1992), "Stochastic Demographic Forecasting". International Journal of Forecasting. 8, 315-327.
- 108- Liptak, B.G. (2006), "Instrument Engineer's Handbook, Volume II: Process Control and Optimization". 4th Ed. Taylor and Francis Group. Boca Raton, F.L.
- 109- Liptak, B.G. (2003), "Instrument Engineer's Handbook, Volume I: Process Measurement and Analysis". 4th Ed., CRC Press, Boca Raton, F.L.
- 110- Liptak, B.G. (2002), "Instrument Engineer's Handbook, Process Software and Digital Networks". 3rd Ed. CRC Press, Boca Raton, F.L.
- 111- Lyman, R.A. (1992). "Peak and Off-peak Residential Water Demand". Water Resources Research. 28(9), 2159-2167.
- 112- Maidment, D.R, Miaou, S.P. (1986). "Daily Water Use in Nine Cities". Water Resources Research. 22(6), 845-885.
- 113- Martin, R.C, Wilder, R.P., (1992). "Residential Demand For Water and the Pricing of municipal water services". Public Finance Quarterly. 20(1), 93-102.
- 114- Martínez-Españeira, R. (2002b). "Residential Water Demand in the Northwest of Spain". Environmental and Resource Economics. 21(2), 161-187.

- 115-Martinez-Espieira, R., Nauges, C. (2001). "Residential Water Demand: an Empirical Analysis Using Co-integration and Error Correction Techniques". 35th Meetings of the Canadian Economic Ssociation. Montreal, June 1-3.
- 116-Matzarakis, A. (2001). "Assessing Climate for Tourism Prouroposes Existing Methods and Toola for the Thermal Complex". Proceeding of the 1st International Workshop on Climate, Tourism and Recreation, International Society of Biometeoroligy, Commission on Climate, Tourism and Recreation, Greece, 101-113.
- 117-Mays, L.W. (1999). "Water Distribution Systems Handbook". McGraw-Hill, New York, N.Y.
- 118-Mays, L.W. (2002). Urban Water Supply Handbook. McGraw-Hill.
- 119-McMillan, G.K.,. Considine, D.M. (1999), "Process/Industrial Instruments and Controls Handbook". 5th Ed., McGraw-Hill, New York, N.Y.
- 120-Miaou, S.P. (1990). "A Class of Time-Series Urban Water Demand Models Nonlinear Climatic Effects". Water Resources Research. 26(2), 169-178.
- 121-Mohanty, S., and Codell, R. (2002). "Sensitivity Analysis Methods for Identifying Influential Parameters in a Problem with a Large Number of Random Variables". WIT Transactions on Modelling and Simulation, 31.
- 122-Moncur, J. (1987). "Urban Water Pricing and Drought Management". Water Resources Research. 23(3), 393-398.
- 123-Moss, R.H., Edmonds, J.A., Hibbard, K.A., Manning, M.R., Rose, S.K., van Vuuren, D.P., Carter, T.R., Emori, S., Kainuma, M., Kram, T., Meehl, G.A., Mitchell, J.F., Nakicenovic, N., Riahi, K., Smith, S.J., Stouffer, R.J., Thomson, A.M., Weyant, J.P., Wilbanks, T.J. (2010). "The Next Generation of Scenarios for Climate Change Research and Assessment". Nature. 463(7282), 747-56.
- 124-Motley, E.M., Zhu, G. (2000). "Water Works Engineering: Planning, Design, and Operations". Prentice Hall.
- 125-Mount Pleasant Waterworks. (2004). "Standard Water Distribution System Specifications". Mount Pleasant.
- 126-Mukhopadhyay, A., Akber, A., Al-Awadi, E. (2001). "Analysis of Freshwater Consumption Patterns in the Private Residences of Kuwait". Urban Water. 3(1), 53-62.
- 127-Nash, J.E., Sutcliffe, J.V. (1970). "River Flow Forecasting through Conceptual Models Part I: A Discussion of Principles". Journal of Hydrology. 10(3), 282-290.
- 128-Nieswiadomy, M.L. (1992). "Estimating Urban Residential Demand: Effects Of Price Structure, Conservation and Education". Water Resources Research. 28(3), 609-615.
- 129-Nieswiadomy, M.L., Cobb, S.L., (1993). "Impact of Pricing Structure Electivity on Urban Water Demand". Contemporary Policy Issues. 11(6), 101-113.
- 130-Nieswiadomy, M.L., Molina, D.J. (1989). "Comparing Residential Water Estimates Under Decreasing and Increasing Block Rates Using Household Data". Land Economics. 65(3), 280-289.
- 131-Nordin, J.A. (1976). "A Proposed Modification on Taylor's Demand-Supply Analysis". The Bell Journal of Economics, 7(2), 719-721.
- 132-Andersland, O.B. and Ladanyi, B. (2003), "Frozen Ground Engineering", John Wiley & INC.
- 133-PEOPLE User's Guide Manual. (1990). 2nd Ed., Version 2.0, Administration of the Government of U.K. and Economic Planning Unit of the Government of Malaysia.
- 134-Pollard, J.H. (1973), "Mathematical Models for the Growth of Human Population". Cambridge University Press.

- 135-Praskievicz, S., Chang, H. (2009). "Identifying the Relationships Between Urban Water Consumption and Weather Variables in Seoul, Korea". *Physical Geography*. 30(4), 324-337.
- 136-ISA. (2006). "Process Control and Optimization". The Instrumentation Systems and Automation Society.
- 137-Public Work Department of Albany, Oregon. (2007). "Water Distribution System Engineering Standard". Public Work Department of Albany, Oregon.
- 138-Punmia, B.C., Jain, A.K. and Jain, A.K. (1995), "Water Supply Engineering". Firewall Media.
- 139-Raju, B.S.N. (2001), "Water Supply and Waste Water Engineering". McGraw-Hill, New Delhi.
- 140-Rasifaghihi, N., Li, S.S., Haghighat, F. (2020). "Forecast of Urban Water Consumption under the Impact of Climate Change". *Sustainable Cities and Society*. 52, 101848.
- 141-Renwick, M.E., Green, R. (2000). "Do Residential Water Demand Side Management Policies Measure Up? An Analysis Of Eight California Water Agencies". *Journal of Environmental Economics and Management*. 40(1), 37-55.
- 142-Ritter, A., Muñoz-Carpena, R., (2013). "Performance Evaluation of Hydrological Models: Statistical Significance for Reducing Subjectivity in Goodness-of-Fit Assessments". *Journal of Hydrology*. 480, 33-45.
- 143-Saaty, T.L. (1980). "The Analytic Hierarchy Process". McGraw-Hill, New York.
- 144-Saaty, T.L., (1988). "What Is the Analytic Hierarchy Process? BT - Mathematical Models for Decision Support". In: Gautam, M., Greenberg, H.G., Lootsma, F.A., Rijkaert, M.J., Zimmermann, H.J. (eds.), 109-121, Berlin, Heidelberg: Springer Berlin Heidelberg.
- 145-Sajadifar, S.H., Davoodabadi, M. (2020). "Urban Water Economics". UNESCO Publication.
- 146-Saleth, R.M., Dinar, A. (2000). "Urban Thirst: Water Supply Augmentation and Pricing Policy in Hyderabad City India". The World Bank. Technical Paper No. 395.
- 147-Salvato, J.A., Nemerow, N.L., Agardy, F.J. (2003). "Environmental Engineering". John Wiley & Sons, Inc.
- 148-Schleich, J., Hillenbrand, T. (2009). "Determinants of Residential Water Demand in Germany". *Ecological Economics*. 68(6), 1756-1769.
- 149-Shin, J.S. (1985). "Perception of Price When Information is Costly: Evidence From Residential Electricity Demand". *Review of Economics and Statistics*. 67(4), 591-598.
- 150-Shryock, H.S., Siegel, J.S. and Larmon, E.A. (1976), "The Methods and Materials of Demography". Academic Press.
- 151-Snyder, C.M., Nicholson, W., Stewart, R. (2012). "Microeconomic Theory: Basic Principles and Extensions". South-Western Cengage Learning.
- 152-Statistics Canada. (1987), "Population Estimation Methods". Catalogue 91-528E, Statistics Canada, Ottawa.
- 153-Stevens, T.H., Miller, J., Willis, C., (1992). "Effect of Price Structure on Residential Water Demand". *Water Resources Bulletin*. 28(4), 681-685.
- 154-Tarigan, A., Rahmad, D., Sembiring, R., Iskandar, R., (2018). "An Application of the AHP in Water Resources Management: A Case Study on Urban Drainage Rehabilitation in Medan City". *IOP Conference Series: Materials Science and Engineering*, 309(February), 12096.
- 155-Taylor, L.D. (1975). "The Demand For Electricity". *The Bell Journal of Economics*. 6(1), 74-110.

- 156-Teimory, M., Abdollahi, M., Hasannezhad, B., Gerai, P. (2011). "The Drought Index Trend in Iran". The First National Conference on Drought and Climate Change, Water Shortages and Drought Research Center for Agriculture and Natural Resources, May.
- 157-The Instrumentation Systems and Automation (ISA). (2002). "SocietyProcess Software and digital Networks".
- 158-The Instrumentation Systems and Automation Society (ISA). (2003), "Process Measurement and Analysis". ISA.
- 159-Twort A.C., Ratnayaka D.D., Brandt M.J. (2000). "Water Supply". IWA Publishing.
- 160-U.S. Bureau of the Census. (1966). "Methods of Population Estimation: Part I". Illustrative Procedure of the Bureau's Component Method II. Current Population Reports, Series P-25, No. 339., U.S. Government Printing Office, Washington, DC.
- 161-United Nations. (1983), "Indirect Techniques for Demographic Estimation (Manual X)". United States National Academy of Sciences.
- 162-Valdés Hernández, M., Smith, K., Bastin, M., Amft, N., Ralston, S., Wardlaw, J., Wiseman, S. (2019). "Brain Network Measures and Spatial Lesion Distribution in a Sample of 47 Patients with Systemic Lupus Erythematosus (SLE)". [dataset]. University of Edinburgh, Centre for Clinical Brain Sciences.
- 163-Van Vuuren, D.P., Edmonds, J.A., Kainuma, M., Riahi, K., Weyant, J. (2011). "A special issue on the RCPs". Climatic Change. 109(1), 1-4.
- 164-Viessman, W., Hammer, M.J. (2005), "Water Supply and Pollution Control". 7th Ed., Pearson Education, USA.
- 165-Waris, M., Panigrahi, S., Mengal, A., Soomro, M.I., Mirjat, N.H., Ullah, M., Azlan, Z.S., Khan, A., (2019). "An Application of Analytic Hierarchy Process (AHP) for Sustainable Procurement of Construction Equipment: Multicriteria-Based Decision Framework for Malaysia". In: Strelniker, Y., (ed.), Mathematical Problems in Engineering, 6391431.
- 166-Wiley Publishing Inc., (2006), "Securing SCADA Systems", Wiley Publishing Inc.
- 167-Williams, M., Suh, B., (1986), "The Demand For Urban Water by Customer Class". Applied Economics. 18(2), 1275-1289.
- 168-Wolkoff, P.K., Søren, K. (2007). "The Dichotomy of Relative Humidity on Indoor Air Quality". Environment International. 33(6), 850-857.
- 169-Woo, C.K. (1992). "Drought Management, Service Interruption and Water Pricing: Evidence From Hong Kong". Water Resources Research. 28(10), 2591-2595.
- 170-Young, C.E., Kingsley, K.R., Sharpe, W.E. (1983). "Impact on Residential Water Consumption of an Increasing Rate Structure". Water Resources Bulletin. 19(1), 81-86.

خواننده گرامی

امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور، با گذشت بیش از پنجاه سال فعالیت تحقیقاتی و مطالعاتی خود، افزون بر هشتصد عنوان نشریه تخصصی - فنی، در قالب آیین نامه، ضابطه، معیار، دستورالعمل، مشخصات فنی عمومی و مقاله، به صورت تالیف و ترجمه، تهیه و ابلاغ کرده است. ضابطه حاضر در راستای موارد یاد شده تهیه شده، تا در راه نیل به توسعه و گسترش علوم در کشور و بهبود فعالیت های عمرانی به کار برده شود. فهرست نشریات منتشر شده در سال های اخیر در پایگاه اینترنتی nezamfanni.ir قابل دستیابی می باشد.

Zahra Etaatgar	Ministry of Energy	M.Sc. in Executive Management
Alireza Pourashraf	Rah Ab Kavan Consulting Engineering Co.	M.Sc. in Civil Engineering
Mohammadreza Jalili GHazizadeh	Shahid Beheshti University	Ph.D. in Civil Engineering
Mohammad Hatami Varzaneh	Water Resource Management Company	M.Sc. in Civil Engineering
Reza Haji Abadi	National Water & Wastewater Engineering Company	Ph.D. in Civil Engineering
Elham Rasoulpour Shabestari	Water Resource Management Company	M.Sc. in Environmental Management, Planning and Education
Hasan Sadeghpour	Tehran Mirab Co.	M.Sc. in Civil Engineering
Majid Ghannadi	National Water & Wastewater Engineering Company	M.Sc. in Environmental Health Engineering
Shahir Kanani	Water Resource Management Company	M.Sc. in Civil Engineering (Environmental Engineering)
Reza Momeni Vesalian	Water Resource Management Company	Ph.D. in Irrigation Science and Engineering
Mahsa Vaez Tehrani	National Water & Wastewater Engineering Company	Ph.D. in Civil Engineering
Mehrdad Hadizadeh	Mahab Ghodss Consulting Engineering Co.	M.Sc. in Civil Engineering

Steering Committee: (Plan and Budget Organization)

Alireza Toutounchi	Deputy of Technical and Executive Affairs Department
Farzaneh Agharamezanali	Head of Water & Agriculture Group, Technical and Executive Affairs Department
Seyed Vahidedin Rezvani	Expert in Irrigation and Drainage Engineering, Technical and Executive Affairs Department

Urban and Rural Water Supply and Distribution Systems
Design Criteria (2nd Revision)
IR-Code 117

Executive Body: ABRAN Consulting Engineers Co

Project Adviser:

Massoud Tabesh	School of Engineering, College of Engineering, University of Tehran	Ph.D. in Civil Engineering (Water Resources Systems)
----------------	---	--

Authors & Contributors Committee:

Sadr-alдин Beladi Mousavi	Statistical Center of Iran	M.Sc. in Social Sciences
Bahram Babazadeh	ABRAN Consulting Engineers Co.	M.Sc. in Architectural Engineering
Massoud Tabesh	School of Engineering, College of Engineering, University of Tehran	Ph.D. in Civil Engineering (Water Resources Systems)
Bitā Khoei	ABRAN Consulting Engineers Co.	B.Sc. in Environmental Health Engineering
Seyyed Hossein Sajjadifar	Water and Wastewater Co. (Tehran Province)	Ph.D. in Economics
Elahe Ghasemi Karakani	LAR Consultant Engineering Co.	M.Sc. in Geography (Climatology in Environmental Planning)
Sara Nazif	School of Engineering, College of Engineering, University of Tehran	Ph.D. in Civil Engineering (Water Resources)

Supervisory Committee:

Zahra Etaatgar	Ministry of Energy	M.Sc. in Executive Management
Mehرداد Hadizadeh	Mahab Ghodss Consulting Engineering Co.	M.Sc. in Civil Engineering
Shahir Kanani	Water Resource Management Company	M.Sc. in Civil Engineering (Environmental Engineering)
Mojtaba Fazeli	Freelance Engineer	Ph.D. in Environmental Engineering
Ali akbar GHazali	National Water & Wastewater Engineering Company	M.Sc. in Civil Engineering

Confirmation Committee:

Alireza Asaddokht	National Water & Wastewater Engineering Company	M.Sc. in Environmental Engineering
Nematollah Elahi panah	Freelance Engineer	M.Sc. in Water Engineering

Abstract:

The design of urban and rural water distribution transmission systems should be based on precise scientific standards and criteria and using the experiences gained in implemented projects and technological advances that are continuously created. Based on this, the publication 117-3, which was prepared in 1992, was revised after about 20 years, and its first revision was published in 2013. Climate changes, which in the last two decades caused extreme fluctuations in rainfall and long-term droughts, the trend of population growth and water consumption, water networks deterioration and the increase of non-revenue water, severely affected the country's available water resources to provide sufficient water for drinking and health purposes. Due to the fact that the estimation of water demand of urban and rural water systems was based on the first chapter of this guideline, it was necessary to revise its contents according to the new conditions of the country. In this regard, in the second revision of the guideline, the method of estimating water demand was mainly revised, and based on the scientific foundations, newer methods were proposed to estimate the water demand of urban and rural water systems.

**Islamic Republic of Iran
Plan and Budget Organization**

Urban and Rural Water Supply and Distribution Systems

Design Guideline

(Second Revision)

IR-Code 117

Last Edition: 03-19-2025

Deputy of Technical, Production & Infrastructure Ministry of Energy
Affairs

Department of Technical & Executive Affairs Bureau of Technical & Operation Systems
Development and Hydro-power Dispatching

nezamfanni.ir

waterstandard.wrm.ir

2025

این ضابطه

با عنوان «راهنمای طراحی سامانه‌های انتقال و توزیع آب شهری و روستایی» به‌منظور آگاهی از ضوابط و معیارهای فنی طراحی سامانه‌های آبرسانی شهری و روستایی با درنظر گرفتن تاسیسات مربوطه از جمله مخازن ذخیره، شیرها، پمپ‌ها و لوله‌ها، ضوابط فنی اجرای لوله‌ها و سامانه‌های جنبی حفاظت در برابر خوردگی، پایش و اسکادا و ... تدوین شده است. مطالب ارائه شده در این ضابطه در برگیرنده مبانی نظری، دستورالعمل‌ها، ضوابط و معیارهای فنی و توصیه‌های ضروری برای مدیران و کارشناسان شرکت‌های آب و فاضلاب، مهندسین مشاور، پیمانکاران و کلیه پژوهشگران برای طراحی سامانه‌های آبرسانی طبق استانداردهای جهانی و شرایط بومی کشور است. در این ضابطه نحوه برآورد نیاز آبی سامانه‌های آب شرب شهری و روستایی مورد بازنگری کلی قرار گرفته است.