

الفصل الثالث

تخطيط شبكات تجميع مياه الصرف الصحي

١-٣ أنظمة شبكات تجميع مياه الصرف الصحي :-

يتم تقسيم شبكات التجميع تبعاً لمصادر وكمية مياه الصرف الصحي المطلوب تجميعها وأيضاً طبقاً لطبوغرافية المدينة وطبقاً للظروف المناخية والبيئية السائدة بالمنطقة :

أولاً : شبكات الصرف المشتركة.

ثانياً : شبكات الصرف المنفصلة.

ثالثاً : شبكات الصرف المشتركة جزئياً.

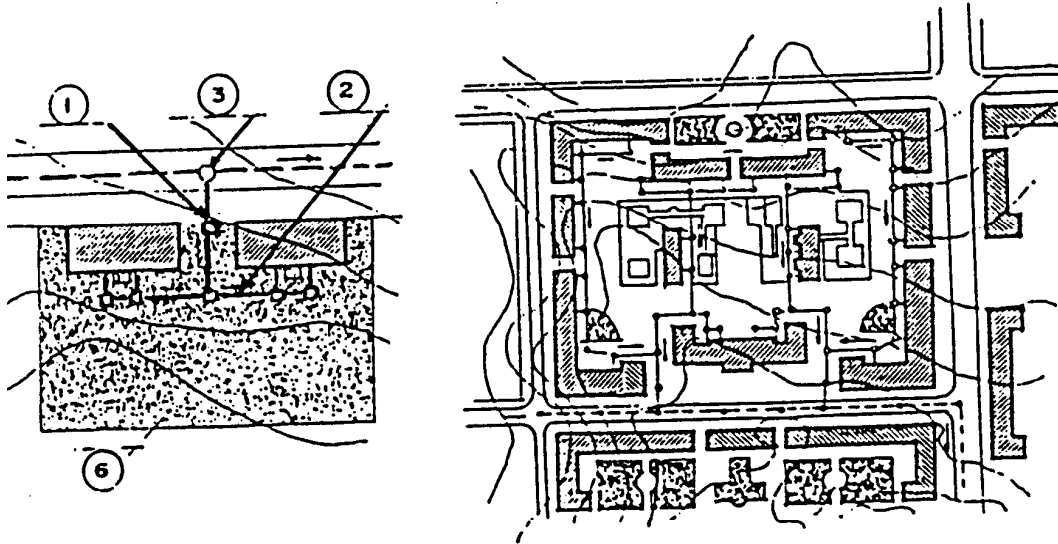
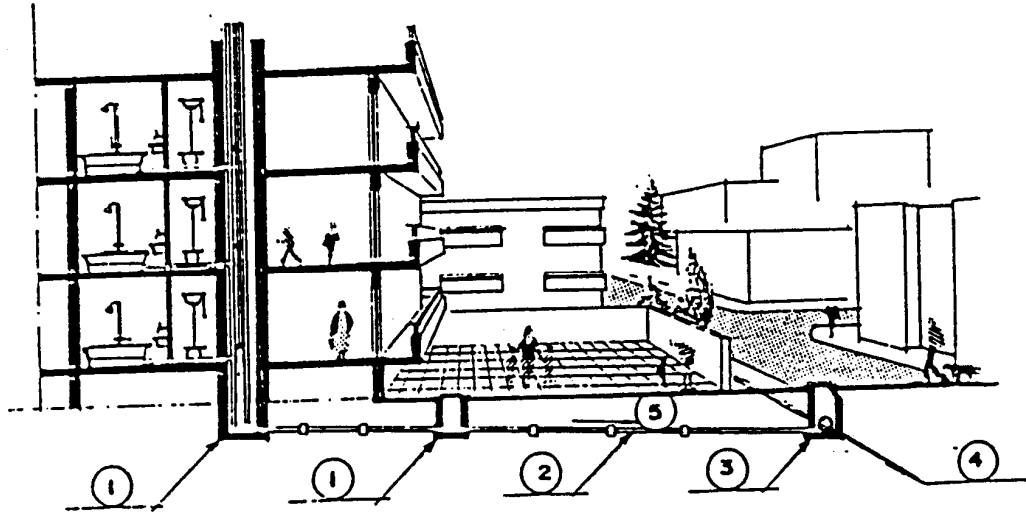
و نستعرض فيما يلي هذه الأنواع ثم نذكر مميزات وعيوب كل نوع منها بعد ذلك.

١-١-٣ شبكات الصرف المشتركة :

وهي الشبكات التي تستقبل كل المخلفات السائلة بجميع أنواعها من مختلف المصادر سواء كانت مخلفات منزلية أو صناعية أو مياه أمطار أو مياه رشح. وهذا النظام هو المستخدم في تجميع المخلفات السائلة من معظم المدن المصرية كما هو موضح بالشكل رقم (١-٣).

٢-١-٣ شبكات الصرف المنفصلة

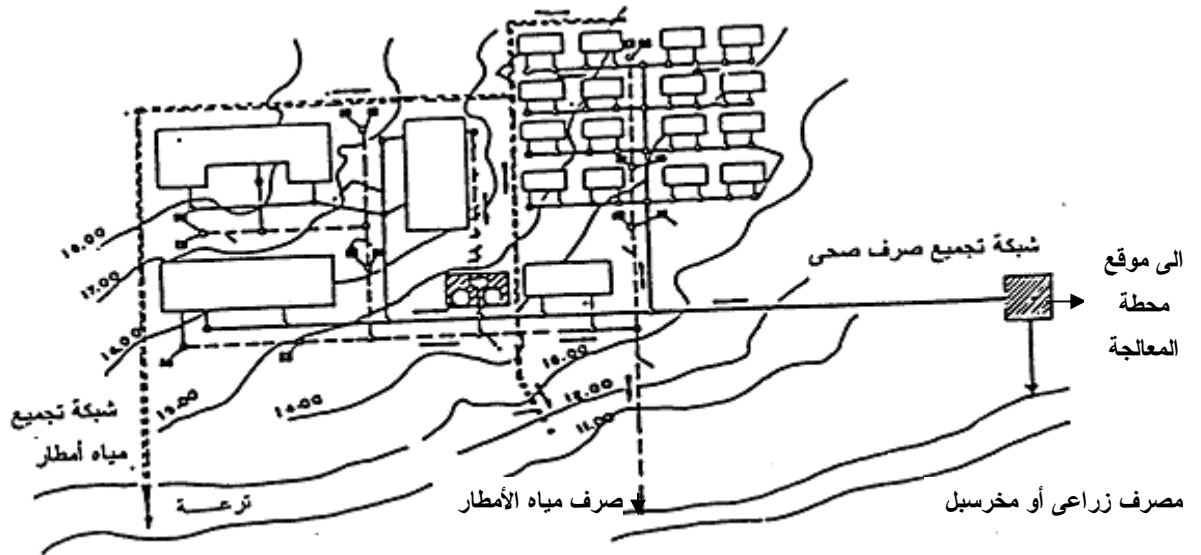
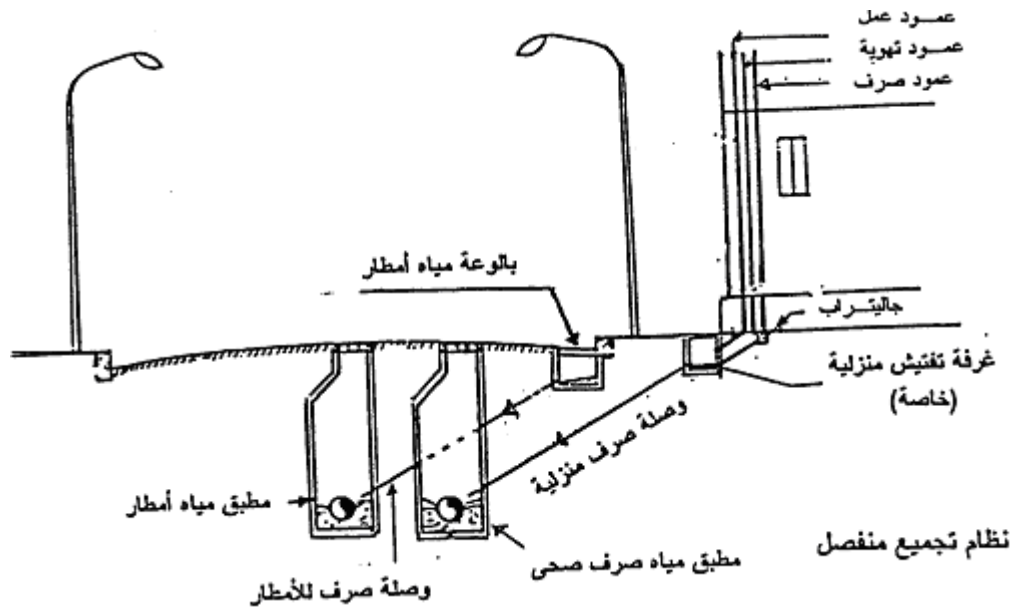
وهي الشبكات التي تستقبل المخلفات السائلة المنزلية والمخلفات الصناعية وتنشأ شبكة أخرى لاستقبال مياه الأمطار كما هو موضح بالشكل رقم (٢-٣).



- ٤- خط صرف بالاتحاد فرعي
- ٥- اتجاه سريان الصرف الصحي
- ٦- حدائق (مسطحات خضراء)

- ١- غرفة تفتيش
- ٢- وصلة صرف منزلية
- ٣- مطبق

الشكل رقم (١-٣) شبكة تجميع مياه الصرف الصحي المشتركة



الشكل رقم (٢-٣) شبكة تجميع مياه الصرف الصحي المنفصلة

٣-١-٣ شبكات الصرف المشتركة جزئياً:

وتستخدم لتجميع المخلفات المنزلية والصناعية وصرف المياه المتجمعة فوق بعض الأسطح والممرات الداخلية . وتنشأ فى بعض الأحيان شبكات لتجميع المخلفات السائلة ثم تنشأ هدارات على مواسير التجميع الرئيسية فى نقط محددة لتحويل الزيادة فى التصريفات أثناء العواصف الممطرة الشديدة الى أماكن صرف مثل مخرات السيول أو المسطحات المائية مثل البحيرات أو البحار أو المجارى المائية المجاورة.

٣-٢ الأحوال التى تستعمل فيها شبكات الصرف المشتركة:

- فى الشوارع والطرق المزدحمة بالخدمات العامة الأخرى كمواسير شبكات توزيع مياه الشرب وكبلات الكهرباء والتليفونات وشبكة مواسير توزيع الغاز
- مما يصعب معه وضع ماسورتى صرف كل منهما لغرض خاص ، ولذا تستعمل فى هذه الحالة ماسورة واحدة لصرف المخلفات السائلة بمختلف أنواعها.
- إذا كان سقوط الأمطار نادرا ويخشى أن تبقى شبكة مياه الأمطار خالية دون استعمال معظم أيام العام.
- إذا كان هطول الأمطار بكثرة وغزارة مما يجعل كمية المخلفات السائلة المنزلية والصناعية بسيطة بالنسبة لمياه الأمطار ، مما يشجع على إدماجها جميعا طالما أن كمية المخلفات المنزلية والصناعية ولا تؤثر فى حجم تكاليف إنشاء مواسير صرف مياه الأمطار.
- إذا ظهر أن كل من المخلفات المنزلية والصناعية وكذلك مياه الأمطار لا بد من رفعها باستخدام الطلمبات الى نفس المكان ففى هذه الحالة لا يوجد داع لفصل مياه الأمطار عن بقية المخلفات السائلة.
- إذا كانت الأرض مسطحة مما يستدعى وضع المواسير بانحدار بسيط منعاً للوصول بها الى أعماق كبيرة ، الأمر الذى قد يسبب جريان الماء فى المواسير بسرعة بطيئة ما ينتج عنه ترسيب المواد العالقة فى قاع الماسورة وتقاديا لهذه الحالة تتبع طريقة الصرف المشترك مما يزيد التصريف المار فى

الماسورة، وبالتالي يزيد من سرعة جريان الماء بها ، بالرغم من وضعها بانحدار بسيط نظرا لكبر حجم المواسير .

- إذا كانت درجة الحرارة مرتفعة أثناء فترة هطول الأمطار ويخشى من تحلل المخلفات السائلة أثناء سيرها مدة طويلة في شبكة المواسير ، وتفاديا لهذه الحالة تتبع طريقة الصرف المشتركة مما يزيد التصرف المار في الماسورة ، وبالتالي تزداد سرعة جريان الماء مما يمنع تحللها في الماسورة قبل وصولها الى محطة الرفع ومنها الى موقع وحدات المعالجة.

٣-٣ الأحوال التي تستعمل فيها شبكات الصرف المنفصلة:

- إذا أمكن صرف مياه الأمطار بالانحدار الطبيعي في مصرف زراعي أو مجرى مائي مثل الأنهار والترع أو المسطحات المائية مثل البحيرات فيمكن في هذه الحالة إنشاء شبكة صرف منفصلة لمياه الأمطار .
 - إذا كانت تكاليف معالجة المخلفات السائلة مرتفعة ففي هذه الحالة يستحسن فصل مياه الأمطار عن المخلفات الأخرى للتخلص منها دون معالجة، وذلك اقتصادا في تكاليف إنشاء وحدات المعالجة.
 - عند تواجد شبكة صرف لمياه الأمطار قبل إنشاء مشروع صرف المخلفات السائلة ، فعندئذ يحسن الإبقاء على هذه الشبكة لتقوم بالخدمة التي أنشئت لها فعلا مع إنشاء شبكة جديدة تكفي لصرف المخلفات السائلة الأخرى فقط .
- ويعرض الجدول التالي رقم (٣-١) مميزات وعيوب أنظمة شبكات تجميع مياه الصرف الصحي وهي شبكات الصرف المشتركة ، والمنفصلة، والمشاركة جزئيا .

الجدول رقم (٣-١)

مميزات وعيوب أنظمة شبكات تجميع مياه الصرف الصحي

النظام	المميزات	العيوب
الشبكة المنفصلة	• أقطار المواسير صغيرة وبالتالي فهي أقل تكاليفاً وأسهل تصميمياً	عدم تحقيق سرعة التنظيف الذاتية ولذلك لا بد من استخدام أحواض الدفق الأرضية الى المطابق.
	ضمان عدم تلوث المسطحات المائية المجاورة لشبكة التجميع المنفصلة	مضاعفة إنشاء الوصلات المنزلية ، وكذلك تنفيذ شبكتين وما يترتب عليه من تكاليف باهظة لإنشاء أعمال تقاضى تقاطعات الشبكتين.
	كمية مياه الصرف الصحي المطلوب معالجتها محدودة وبالتالي أعمال المعالجة والتخلص من الفائض محدودة	تكاليف التشغيل والصيانة لشبكتين سوف تكون أكبر من تكاليف تشغيل وصيانة شبكة واحدة
	تكاليف رفع مياه الصرف الصحي سوف تقل إلا إذا تطلب الأمر رفع مياه العواصف والمطار كذلك	
الشبكة المشتركة	خلط مياه الأمطار مع مياه الصرف الصحي يجعلها سهلة المعالجة وبالتالي تكون تكاليف المعالجة اقتصادية	كمية مياه المطار كبيرة تتطلب أعمال حفر وردم وإنشاءات مما يزيد التكاليف
	خلط مياه الأمطار مع مياه الصرف الصحي يخفف من درجة التلوث وبالتالي قد لا تحتاج المياه المختلطة الى معالجة ابتدائية ويقتصر الأمر على المعالجة البيولوجية	نظراً لصغر التصريف الجاف وكبر أقطار المواسير قد تترسب المواد العالقة بالمياه الملوثة مما يتطلب أعمال نظافة مستمرة للشبكة في موسم الجفاف . كما أن تراكمها قد يسبب تعفنها الالهوائى ويتصاعد غاز ثانى اكسيد الكبريت الذى يتحد مع بخار الماء الموجود على الجزء العلوى الداخلى الغير

تابع الجدول رقم (٣-١)

مميزات وعيوب أنظمة شبكات تجميع مياه الصرف الصحي

النظام	المميزات	العيوب
تابع الشبكة المشتركة		ممتلئ من المواسير مكونا حامض الكبريتيك مما يسبب تآكل الجزء العلوى من المواسير .
	خلط مياه الأمطار مع مياه الصرف الصحي يتطلب أقطار مواسير كبيرة وبالتالي يسهل عمليات التنظيف	تكاليف التشغيل والصيانة للشبكة ومحطات الرفع وخطوط الطرد ووحدات المعالجة تكون كبيرة .
	الوصلات المنزلية واحدة مما يقلل التكاليف	فى الحالات الحرجة يحدث فيضان للشبكة مما يسبب خطورة على الصحة العامة .
الشبكة المشتركة جزئيا	الوصلات المنزلية بسيطة	السرعات المنخفضة لسريان مياه الصرف الصحي أثناء موسم الجفاف تسبب تراكما للمواد العضوية المترسبة.
	شبكة تجميع مياه الصرف الصحي تكون متوسطة الحجم وبالتالي تكون اقتصادية فى التكاليف	احتمال حدوث فيضان للشبكة الأمر الذى قد يسبب خطرا على الصحة العامة .

٣-٤ أنظمة تخطيط شبكات تجميع مياه صرف صحي

تكون شبكة التجميع من مواسير تسير فيها المخلفات السائلة بالانحدار الطبيعى فتصب المواسير الصغرى فى مواسير أكبر منها وهكذا حتى تصب فى النهاية فى مواسير كبرى تسمى "المجمع الرئيسى" أو خط إنحدار الصرف الرئيسى. ويصل هذا الخط الرئيسى الى محطات الرفع ومنها تضخ مياه الصرف الصحي فى المواسير الصاعدة الى موقع وحدات المعالجة ، حيث يتم التخلص منها بعد المعالجة . وتتباين طرق التخلص من المياه المعالجة تبعا للظروف الطبوغرافية للمدينة ، وكذلك الموقع المحدد لإنشاء وحدات

المعالجة وأيضا أماكن الاستفادة أو التخلص من السبب وبالإستعانة بالخرائط الكنتورية للمخطط العام للمدينة والمناطق المحيطة يمكن تخطيط شبكة تجميع مياه الصرف الصحي.

وبشكل عام ينقسم تخطيط شبكات تجميع المياه الملوثة الى أربعة أنظمة – وهي:

أولاً : التخطيط العمودي .

ثانيا : التخطيط بتقسيم المدينة الى مناطق صرف .

ثالثا : التخطيط المروحي .

رابعا : التخطيط الإشعاعي (المحورى).

٣-٤-١ التخطيط العمودي :

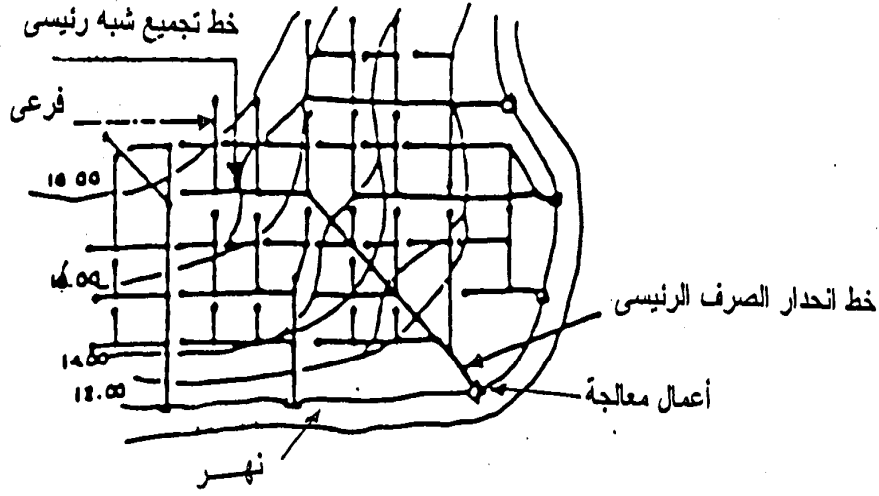
يستعمل هذا النظام عندما تكون طبوغرافية المدينة ذات ميل واحد وفى هذه الحالة يتم إنشاء خط انحدار الصرف الرئيسى (المجمع الرئيسى) فى اتجاه المنسوب المنخفض ، وكما هو موضح بالشكل رقم (٣-٣) .

٣-٤-٢ التخطيط بتقسيم المدينة الى مناطق صرف :

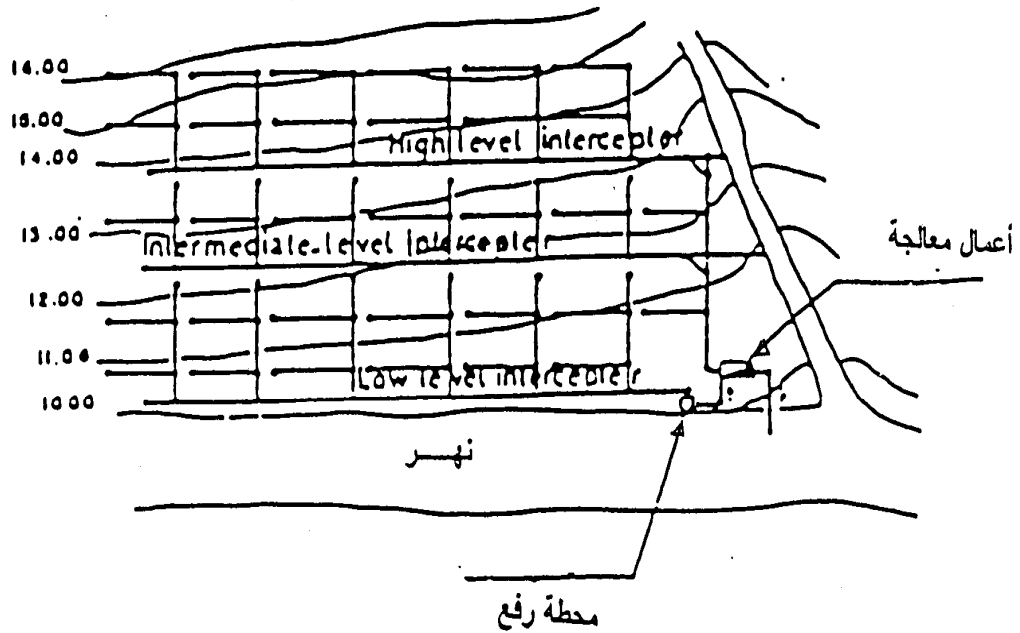
ينفذ هذا التخطيط فى المدن ذات الاختلاف الواضح فى مناسيب الأحياء فيها ، تقسم المدينة الى عدة مناطق ينشأ بكل منها مجمع رئيسى يصل الى محطة الرفع الخاصة به . وتضخ مياه الصرف الصحي المتجمعة مباشرة الى موقع وحدات المعالجة ويمكن صرف الاحياء المنخفضة الصغيرة إما الى المجمع الرئيسى للمنطقة المجاورة أو الى أقرب محطة رفع وكما هو موضح بالشكل رقم (٣-٣)

٣-٤-٣ التخطيط المروحي :

وهو موضح بالشكل رقم (٣-٤) ، ويعتمد التخطيط المروحي فى الأساس على طبوغرافية المدينة أو أجزاء منها.

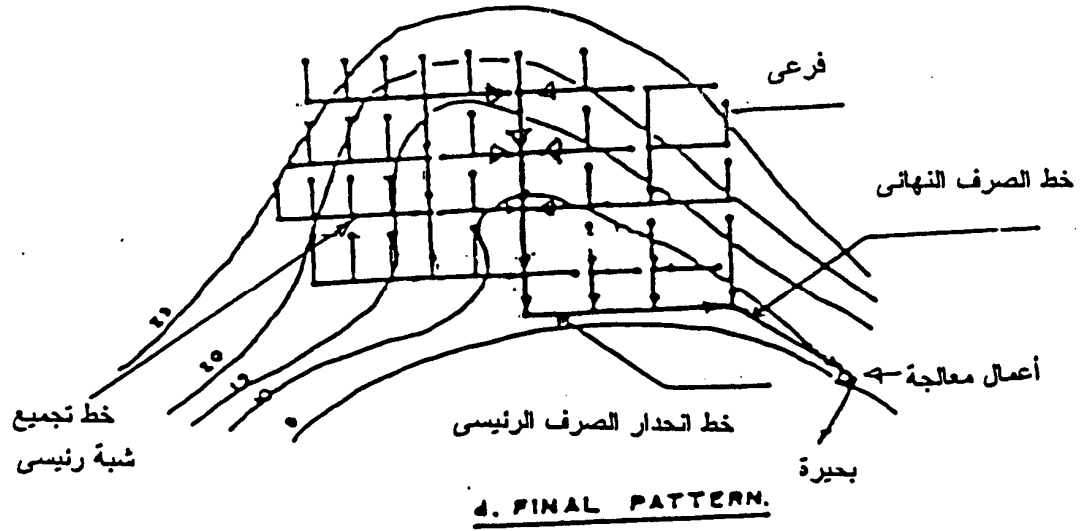


التخطيط العمودي

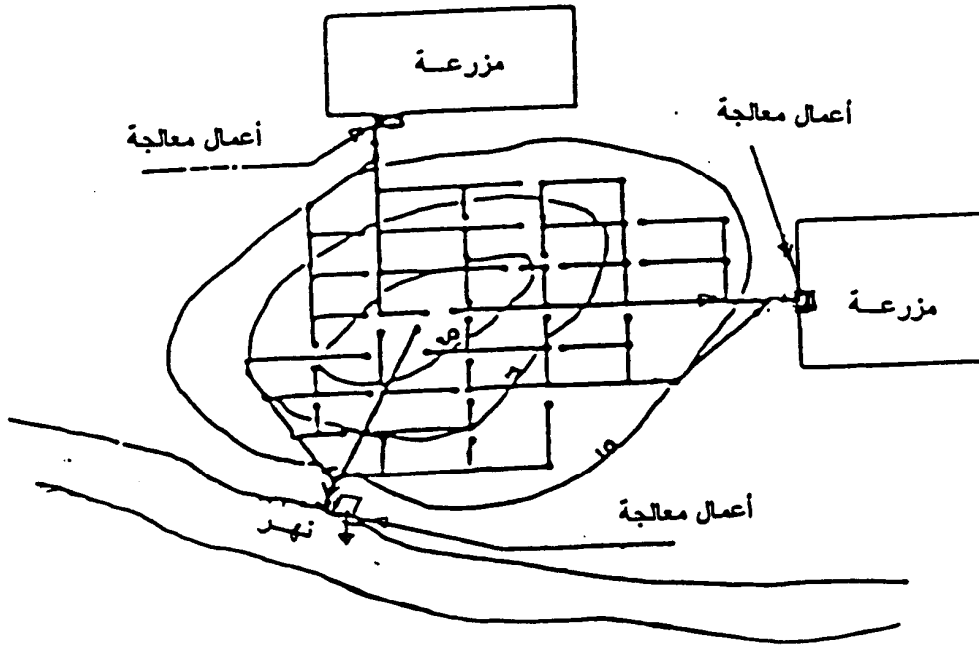


التخطيط بمناطق الصرف

الشكل رقم (٣-٣) نظم تخطيط شبكات تجميع المياه الملوثة (العمودي ومناطق الصرف)



التخطيط المروحي



التخطيط الاشعاعي

الشكل رقم (٣-٤) نظم تخطيط شبكات تجميع المياه الملوثة (المروحي والإشعاعي و المحوري)

٣-٤-٤ التخطيط الإشعاعي (المحورى):

فى التخطيط الإشعاعى أو المحورى يتم تجميع مياه الصرف الصحى من مركز المدينة الى محيطها ، وتكون هناك حاجة فى هذه الحالة الى عدة محطات لمعالجة مياه الصرف الصحى . وفى حالة طبوغرافية المدينة الموضحة فى الشكل السابق رقم (٣-٣) يتم تجميع مياه الصرف الصحى من الحدود الخارجية الى مركز المدينة المنخفض المنسوب ، ويتم إنشاء محطة رفع رئيسية فى مركز المدينة ، ومنها تضخ مياه الصرف الصحى المتجمعة الى موقع وحدات المعالجة عبر خطوط الطرد .

كما أن والشكل رقم (٣-٥) يوضح أنواع خاصة لشبكات التجميع مثل نظام التجميع بالضغط ونظام التجميع بالتفريغ وجميعها لا تصلح للظروف المصرية .

٣-٥ خطوات تخطيط شبكة الصرف الصحى فى منطقة المشروع

يتم تخطيط شبكة تجميع مياه الصرف الصحى فى منطقة المشروع مثل المبين فى شكل (٣-٦) طبقا للخطوات التالية :

- بعد انتهاء أعمال الرفع المساحى يتم إنتاج مساقط أفقية لمنطقة المشروع بمقياس رسم ١ : ٥٠٠ أو ١ : ١٠٠٠ موقعا عليها المناسيب المساحية كل ٢٥ متر تقريبا، وموضحا عليها كل الشوارع والمنشآت والكبارى والأنفاق والترع والسكك الحديدية والطرق السريعة وجميعها لا تصلح للظروف المصرية.
- يتم توقيع مسارات مواسير الصرف الصحى على المساقط الأفقية بداية من المناطق ذات المناسيب الأعلى ، وذلك حتى المناطق المنخفضة المنسوب .
- تحدد مواقع محطات الضخ المختلفة .
- يتم تحديد مسارات خطوط الطرد من مواقع محطات الضخ وذلك حتى موقع محطة معالجة مياه الصرف الصحى.
- يتم التنسيق مع الجهات الرسمية والجهات المختلفة للحصول على موافقتها على مواقع محطات الضخ وموقع محطة المعالجة وأيضا مسارات خطوط الطرد.
- يتم تحديد المجمعات الرئيسية للصرف الصحى وتسميتها .

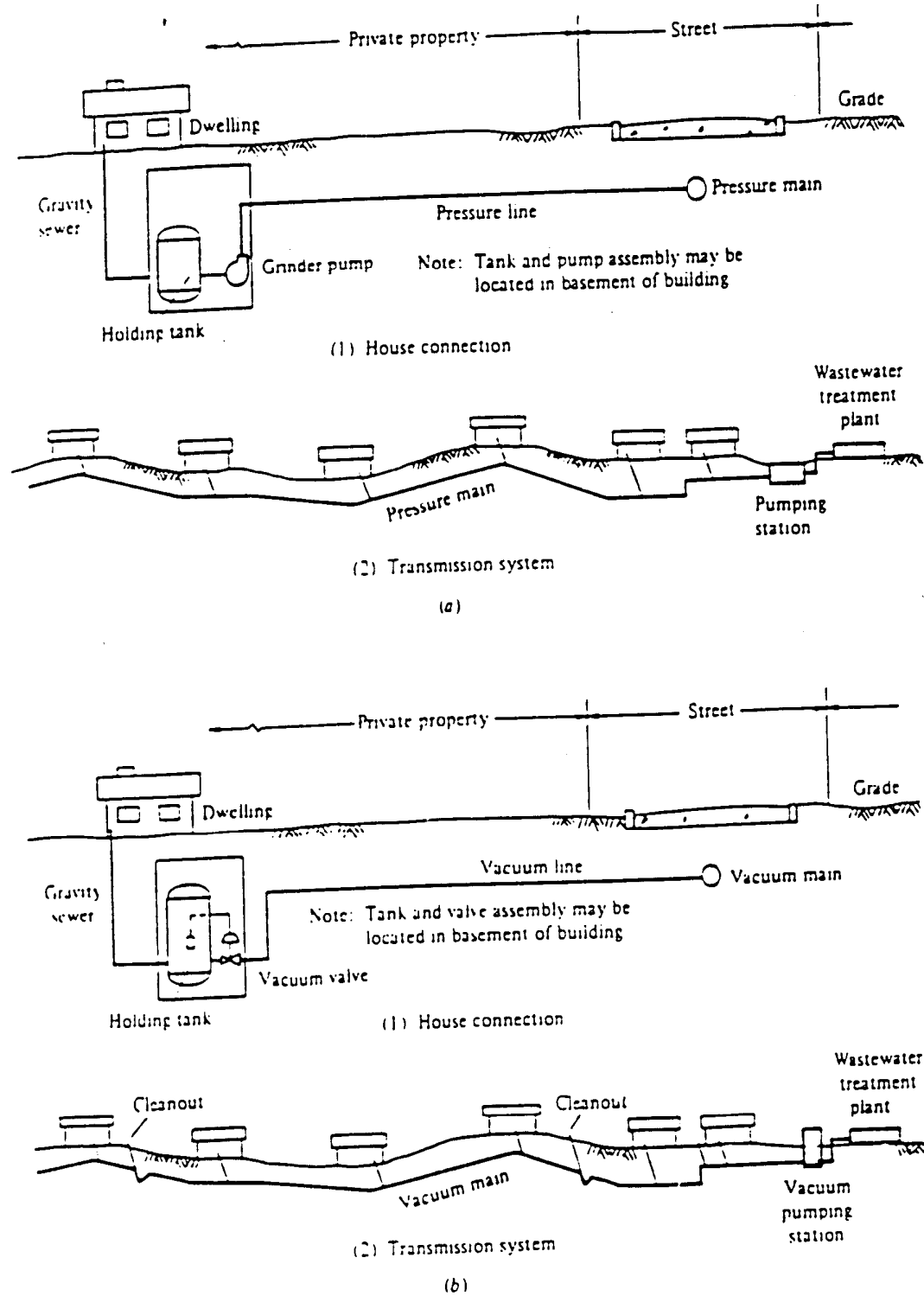
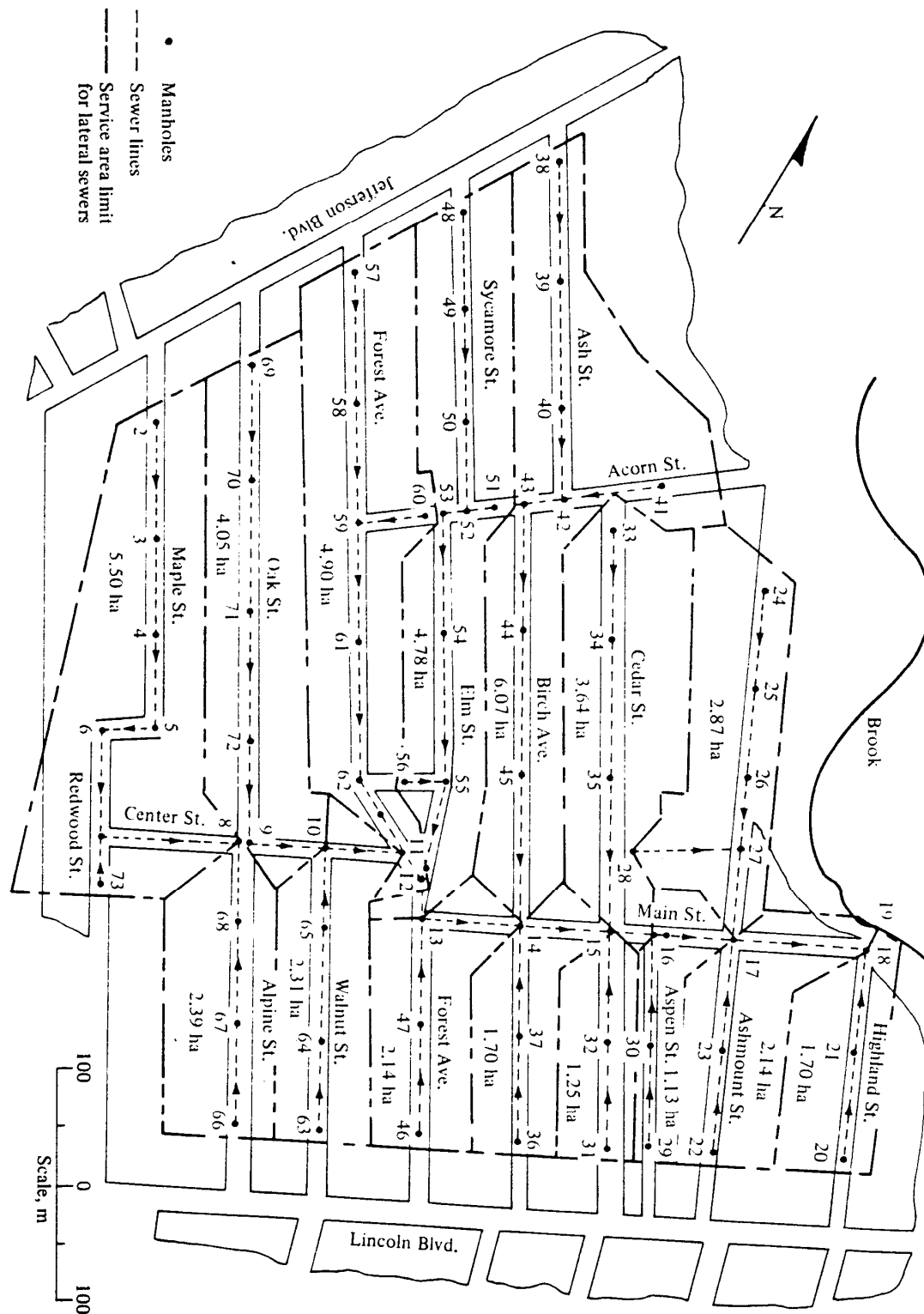


Figure Identification sketch for the principal components of pressure and vacuum sewer systems (a) Pressure sewer. (b) Vacuum sewer.

الشكل رقم (٣-٥) أنواع خاصة لنظم شبكات لتجميع مياه الصرف الصحي



الشكل رقم (٣-٦) تخطيط شبكة تجميع مياه الصرف الصحي

- توقع أماكن المطابق على خطوط الصرف الصحي الصغيرة (Sewer Line) وأيضا المجمعات الرئيسية .
- يتم ترقيم المطابق على كل خط.
- يتم تحديد منسوب سطح الأرض عند كل مطبق .

٦-٣ الإرشادات الفنية لتخطيط شبكات التجميع

- يفضل أن تكون المواسير الفرعية عمودية على خطوط الكنتور أى أن تكون مع الانحدار الطبيعى للأرض وذلك نظرا للانحدار الكبير لها ، أما الخطوط أو المجمعات الرئيسية فيمكن أن تكون موازية لخطوط الكنتور حيث أن ميلها صغير وذلك لتجنب زيادة مكعبات الحفر والردم.
- تجنب اختيار مسار المواسير فى الأراضي الصخرية أو ضعيفة التربة أو التربة التى بها مرتفعة فى المياه الجوفية (مياه الرش) مرتفعة المنسوب.
- تلافى عبور خطوط السكك الحديدية أو الشوارع المزدحمة قدر الإمكان وكذلك تجنب اختيار مواقع محطات الرفع الفرعية بالشوارع الضيقة أو المقام على جوانبها مباني ضعيفة الإنشاء.
- الاعتماد على سير المياه الملوثة بالانحدار الطبيعى فى الشبكة
- يجب أن تصل المخلفات السائلة بالشبكات فى اقصر وقت الى مواقع محطات الرفع وبالتالي الى موقع وحدات المعالجة .

٧-٣ اختيار موقع محطة المعالجة :

- يلزم أن يتوفر فى موقع محطة المعالجة الشروط التالية :
- أ- أن يكون الموقع بعيدا عن الحيز العمرانى للمدينة أو القرية بمسافة تتراوح بين ١-٣ كم.
- ب- تقادى الأراضي الزراعية بقدر الإمكان ويفضل فى الأراضي البور أو الصحراوية.
- ج- أن يكون هناك طريق للوصول الى محطة المعالجة بعرض وحمولة مناسبة .
- د- أن يكون الموقع قريبا ما أمكن من مكان التخلص النهائى من المياه المعالجة (مصرف - أراضى للاستزراع).

- هـ - أن يكون الموقع تحت الرياح السائدة لتجنب الروائح المنبعثة منه.
 - و - دراسة التربة لاختيار الموقع المناسب للتأسيس الإقتصادي .
 - ز - الأخذ في الاعتبار التوسع المستقبلي للمحطة.
 - ح - عدم وجود عوائق بالموقع - خطوط كهرباء ضغط عالي - أنابيب بترول أو غاز - مواسير الصرف المغطى - مخازن للسيول.
- وبالنظر الى هذه الشروط يتضح مدى تأثير موقع محطة المعالجة على نظم تجميع مياه الصرف الصحي

٣-٨ تحديد مناطق الخدمة وتعداد السكان وكميات مياه الصرف الصحي

هذا الفصل يعرض كيفية الوصول إلى تحديد مناطق الخدمة وبالتالي معرفة التعدادات السكانية المطلوب خدمتهم وأخيرا استنتاج كميات مياه الصرف الصحي للمنطقة المراد عمل المخطط العام لها .

باستخدام التعدادات السكانية المتوقعة مستقبليا على مدار فترة التخطيط المحددة وكذلك أسس تصميم أنظمة الصرف الصحي للمخطط العام يتم استنتاج التصرفات و كميات المواد العضوية والمواد العالقة لكل المراكز والمدن والقرى خلال تلك الفترة التصميمية.

٣-٩ كميات وخصائص مياه الصرف الصحي

للحصول على كميات مياه الصرف الصحي المستقبلية تم تحديد التغيرات التالية في التصرفات وكذلك في كميات المواد العضوية والمواد العالقة كما يلي:

- أ) التصرفات (م^٣/يوم)
 - تحديد التصرفات الدنيا.
 - تحديد التصرفات المتوسطة.
 - تحديد التصرفات القصوى.
 - تحديد التصرفات الشهرية القصوى.
- ب) كميات المواد العضوية والمواد العالقة (كجم/يوم)
 - تحديد أقل حمل عضوي.

- تحديد حمل المواد العضوية المتوسطة.

- تحديد الحمل الأقصى للمواد العضوية.

- تحديد أقل حمل للمواد العالقة.

- تحديد حمل المواد العالقة المتوسط.

- تحديد حمل الأقصى للمواد العالقة .

٣-٩-١ كميات مياه الصرف الصحي المتوقعة (م^٣/يوم)

التصرفات الدنيا اليومية وتصرفات أقل ساعة تم استبدالها بالتصرفات الدنيا والمحسوبة باستخدام معامل يعتمد على عدد السكان . أما تصرفات أقصى يوم وكذلك تصرفات أقصى ساعة تم استبدالهما بالتصرفات القصوى المحسوبة باستخدام معامل يعتمد على التعداد السكاني.

٣-٩-٢ كميات المواد العضوية والمواد العالقة (كجم/ يوم)

إن متوسط أقصى خمسة أيام يعتبر غير مناسب للتخطيط الإستراتيجي على المدى البعيد ولا يؤخذ في الاعتبار عدد حساب أعمال الصرف الصحي المتوقعة.

٣-١٠ تحديد واختيار مرادفات الخدمة

يعرض هذا الجزء تحديد واختيار مناطق الخدمة والتي تم وضعها ضمن مرادفات قابلة للتطبيق في المخطط العام الإستراتيجي على المدى البعيد لأنظمة الصرف الصحي الإقليمية.

توجد مرادفات عديدة متاحة لأعمال الصرف الصحي لخدمة المناطق الإقليمية . وهذه المرادفات المتاحة مشروحة فيما يلي وتطبق على السكان المخدمين بشبكات التغذية بالمياه.

المرافق الحالية والتي تم تحديدها في المخطط العام لها تأثير كبير في إمكانية تطبيق المرادفات المختلفة لمناطق . مثل محطات معالجة مياه الصرف الصحي.

ويجب مراعاة أن تكون السعة التصميمية لمحطات المعالجة أكبر من التصرفات المتوقعة سنة الهدف.

٣-١٠-١ مرادفات مناطق الخدمة

مرادفات مناطق الخدمة مشروحة فيما يلي حيث يمكن تطبيقها بمحافظة الإسكندرية. وهذه المرادفات ليست مستبعدة بصورة تبادلية فقد يكون المرادف الأفضل متضمن لعدد من المرادفات المطروحة ومشتركة معا. ويمكن إعطاء المثل لذلك ففي حالة اختيار النظام الإقليمي كمرادف من الجائز أن يكون هناك عدد من القرى مخدومة على أساس نظام مناطق الخدمة المحلية وذلك لبعد هذه القرى عن الخدمات الإقليمية.

أ) الأنظمة الإقليمية

توجد أنظمة يتم فيها نقل مياه الصرف الصحي المتجمعة من مراكز سكنية عديدة الى محطة معالجة واحدة ويوجد أنواع مختلفة عديدة من الأنظمة الإقليمية التي يمكن إنشاءها على أساس الحدود الإدارية الحالية .

تغطية المحافظات بأكملها

عند تطبيق نظام الصرف الصحي على مستوى الإقليم يتطلب استخدام محطة واحدة لمعالجة مياه الصرف الصحي لتخدم المحافظة بأكملها . وفي ضوء المعطيات بالنسبة للمسافات النموذجية والتي تحقق أقل تكلفة واستخدامها لتوفير محطات معالجة مياه الصرف الصحي الإقليمية وجد أن المسافات وتعدادات السكان المطلوبة لمنطقة خدمة الصرف الصحي على مستوى المحافظة يجب أن تتماشى مع الشكل والتوزيع السكاني للمحافظة .

فالمساحة المأهولة بالسكان في المحافظة ممكن أن تكون ذات مسافات أكبر من المسافات النموذجية والتي تحقق أقل تكلفة لتطبيق نظام الصرف الصحي على المستوى الإقليمي.

تغطية أكثر من مركز (مستوى تعدد المراكز)

ويعتبر هذا النظام نموذج مصغر من نظام منطقة خدمة الصرف الصحي على مستوى المحافظة. وقد وجد أنه بدلا من خدمة المحافظة بأكملها بأعمال الصرف الصحي فقد وجد أن العديد من المراكز أو أجزاء من مراكز عديدة في المحافظة تكون مخدومة بمحطة معالجة صرف صحي واحدة أو أكثر ومع ذلك فإنها تعاني نفس مشكلات نظام التغطية على مستوى المحافظات وذلك بسبب تباعد المسافات بين المرافق المختلفة.

كما أن التوزيع السكاني في معظم الريف صغير جدا بطريقة تجعل من الصعب ضخ مياه الصرف الصحي لمسافات طويلة الى محطات المعالجة. ومثال ذلك إذا تواجدت منطقة صرف تغطي مركز مع قرية واحدة أو أكثر من قرية على حدود مركز مجاور أو منطقة خدمة تغطي أجزاء من مركزين أو أكثر.

تغطية مركز بأكمله

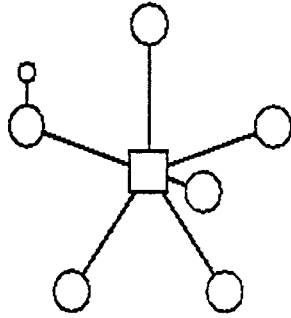
هذا المرادف يجعل حدود منطقة خدمة الصرف الصحي عند حدود المركز حيث يوفر محطة معالجة لكل مركز . وعند تغطية مركز بأكمله يكون من المفترض على مستوى المركز أن مسافات القرى للضخ الى المحطات الإقليمية تقع في المدى المحدد لأن يحقق أقل تكلفة.

علما بأن المرافق التي تحت الإنشاء وكذلك المزمع إنشائها تكون من هذا النوع لمناطق خدمة الصرف الصحي.

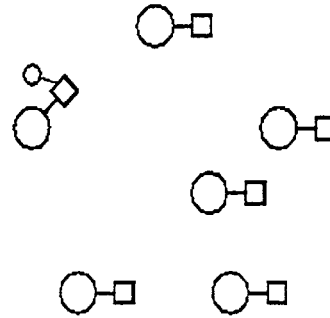
(ب) الأنظمة العنقودية

هذه الأنظمة يمكن اعتبارها أنظمة إقليمية صغيرة حيث يتم فيها تجميع مياه الصرف الصحي من عدد صغير من القرى يتم معالجتها في محطة معالجة صرف صحي قريية. ونتيجة لتعدد القرى وتوزيعها الجغرافي فإنه من الصعب وضع أسس خاصة لتحديد ما إذا كانت هذه الطريقة تمثل الأقل تكلفة من استخدام المعالجة المحلية. ولتحديد ذلك يجب عمل مقارنة لكل حالة على حدة.

وهذه الأنواع لمنطقة الخدمة قد لا يكون مناسباً لجميع المراكز السكانية في المحافظة ولكن بالطبع ستوجد حالات يكون فيها هذا النوع هو أفضل المرادفات . ففي حالة القرى الصغيرة الواقعة بعيداً عن الخدمات الإقليمية قد يكون النظام العنقودي الى محطة معالجة الصرف الصحي القريية هو المرادف الأفضل من حيث قلة التكاليف.

CLUSTER

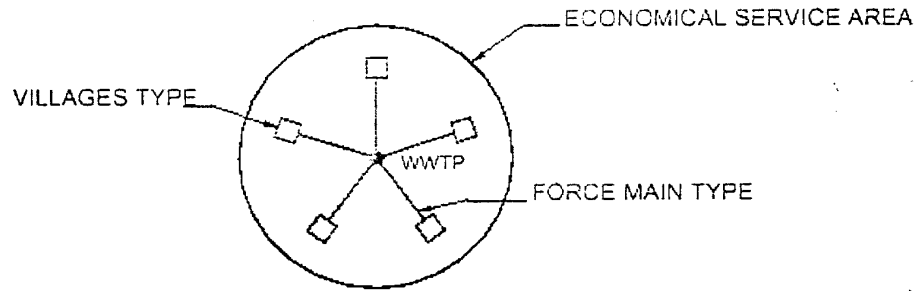
○ VILLAGE
□ WWTP

LOCAL

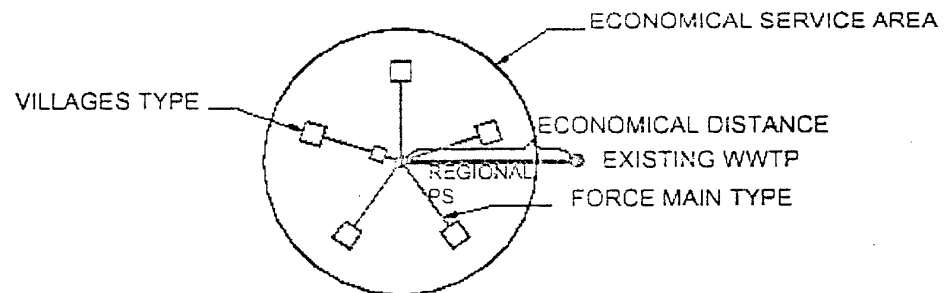
○ VILLAGE
□ WWTP

شكل رقم (٧-٣) شكل توضيحي للنظام العنقودي لمجموعة من القرى و نظام يشمل محطة معالجة محلية

REGIONAL WWTP
& SERVICE AREA



REGIONAL WWTP
& SERVICE AREA



شكل رقم (٨-٣) مساحة الخدمة الاقتصادية

ج) الأنظمة المحلية

فى هذا النظام تعالج مياه الصرف الصحي فى محطة معالجة خاصة بالقرية نفسها . وهذا النوع من مناطق الخدمة يغطى قرية واحدة فقط كالنظام المعمول به فى القرى السياحية.

اختبار مرادفات مناطق الخدمة

يتم اختبار المرادفات المتاحة باستخدام الأسس والعوامل التالية:

- الإسهام فى الوفاء بجميع أغراض وأهداف التخطيط.
- اعتبارات التكاليف النسبية وإمكانية توفيرها.
- التكامل والتناسق مع أعمال الصرف الصحي القائمة.
- القدرة على استيعاب الخدمات القائمة أو التى يتم إصلاحها.
- القدرة على التجارب والتماشى مع التكنولوجيا المقترحة.
- مدى التأثير على تشغيل الأنظمة ومتطلبات الصيانة.
- درجة الاعتماد على النظام .
- مرونة النظم.
- مدى إمكانية التنفيذ على مراحل .
- التأثيرات البيئية الملحوظة (إيجابى أو سلبى).
- اعتبارات الإنشاء.
- مدى توافر الأراضى اللازمة.
- إمكانية إعادة استخدام مياه الصرف الصحي المعالجة.
- اعتبارات حماية المصدر.
- مدى التقبل الجماهيري.

وتؤدى النتيجة النهائية للاختبار الى استبعاد أنواع مرادفات منطقة الخدمة التى قد تعطى أنظمة تجميع / معالجة مياه الصرف بطريقة غير قابلة للتشغيل أو الإدارة و/أو تعطى أنظمة لا يمكن الاعتماد عليها أو الوثوق بها.

ملخص نتائج الاختيار لدرجة المرادف

بناء على الاختبار الإبتدائي لمرادفات مناطق الخدمة تكون المرادفات القابلة للتطبيق بالمحافظة كنظام أقليمي هي كما يلي:

- مستوى تعدد المراكز .
- مستوى المركز .
- الأنظمة العنقودية.

بالإضافة الى ذلك فإن مناطق الخدمة المحلية قد يكون هو النسب للقرى البعيدة جدا عن مناطق خدمة مستوى تعدد المراكز ومستوى المركز.

