

**KOCAELİ ÜNİVERSİTESİ \* FEN BİLİMLERİ ENSTİTÜSÜ**

**ACİL KURULMASI GEREKLİ PREFABRİK KONUT  
ALANINDA SAĞLIKLI SU TEMİNİ, DAĞITIMI  
UYGULAMASI VE GELİŞTİRİLMESİ**

g6837

**YÜKSEK LİSANS TEZİ  
İnş. Müh. Lale YILDIZ**

**Ana Bilim Dalı : Çevre Mühendisliği  
Tez Danışman : Prof. Dr. Bedri Doğan EMİR**

**T.C. YÜKSEKÖĞRETİM KURUMU  
DOĞUmantasyon MERKEZİ**

**HAZİRAN 2000**

**KOCAELİ ÜNİVERSİTESİ \* FEN BİLİMLERİ ENSTİTÜSÜ**

**ACİL KURULMASI GEREKLİ PREFABRİK KONUT  
ALANINDA SAĞLIKLI SU TEMİNİ, DAĞITIMI  
UYGULAMASI VE GELİŞTİRİLMESİ**

**YÜKSEK LİSANS TEZİ**

**İnş. Müh. Lale YILDIZ**

**Tezin Enstitüye Verildiği Tarih : 4 Temmuz 2000  
Tezin Savunulduğu Tarih : 11 Eylül 2000**

**Tez Danışmanı**

**Üye**

**Üye**

**Prof.Dr. Bedri D. EMİR Doç.Dr. Umit GÖKKUŞ Yrd.Doç.Dr. Mithat BAKOĞLU**

(.....)

(.....)

(.....)

**HAZİRAN 2000**

## **ACİL KURULMASI GEREKLİ BİR PREFABRİK KONUT ALANINDA SAĞLIKLI SU TEMİN VE DAĞITIM UYGULAMASI VE GELİŞTİRİLMESİ**

**Lale YILDIZ**

**Anahtar Kelimeler** :Su, dağıtım, şebeke

**Özet** :İzmit – Adapazarı kuşağı aktif fay hatları üzerinde deprem tehlikesi ile karşı karşıya olan bir bölgelerdir.Bu bölgelerde her an deprem olabilmekte ve acil geçici yerleşim yerleri kurulması gerekmektedir.

17 Ağustos depreminden sonra, bu acil yerleşim yerlerinin kurulmasında su dağıtımının projelendirilmesinin hızla gerçekleştirilmesi gereği görülmüştür.

Bu çalışma, böyle bir örnek dağıtım şebekesinin hazırlanması amacı ile yapılmıştır. Bunun için Sakarya'nın Karasu ilçesine bağlı Kurudere Beldesi örnek olarak seçilmiştir. Bu seçimde bölgenin topografik olarak değişkenliği ve arazi bilgilerinin elde olması rol oynamıştır.

Bu proje önce su depolama tesisini ele almış sonra dağıtım şebekesinin dal sistemi (veya ölü nokta sistemi) ile hesaplanması gerçekleştirilmiştir. Yapılan hesaplar örnek olarak alındığında benzer prefabrik yerleşimlerde su dağıtım şebekesi, kısa zamanda bilimsel olarak gerçekleştirilebilecektir.

## **HEALTHY WATER SUPPLY AND DISTRIBUTION APPLICATION FOR A RAPIDLY ERECTED PREFABRIC HOUSING SITE**

**Lale YILDIZ**

**Keywords** : Water, Distribution, Network

**Abstract** : İzmit – Adapazarı region is situated at the active fault line belt which is prone to provoke earthquakes at any moment. In this auspice, it will be always a necessity of building transient welcoming sites after an earthquake demolition.

After the earthquake at 17 th August, it is observed that the project of the domestic water distribution should be realised at once, in order to erect this sites as quick as possible, for the disposal of the local people, in need of a long range transient shelter.

This work is carried to accomplish a model domestic water distribution project for these sites.Kurudere region in Karasu/Sakarya is selected for the application region of this virtual project. This choice is mainly due, to the topographic diversity of the Land and the availability of relevant data prerequisite for the project.

In the project, distribution network were calculated from the main supply level. These calculations are based on branch ( or dead points ) method. Would these calculations are based were taken as a basis, similar projects of these sites will be readily achieved.

## **ÖNSÖZ VE TEŞEKKÜR**

Günümüzde kentsel altyapı tesisleri, gerek şehir planlama projelerinin hazırlanmasının gecikme nedenlerinden dolayı, gerekse altyapı tesislerinin inşaat masraflarından dolayı, sistemli, programlı bir şekilde inşa edilememektedir.

Basit teknik kurallara göre boyutlandırabilen kentsel su temin proje kriterlerinin uygun olmaması, sistemin bir kısmının iyi çalışmaması gibi durumlara karşı karşıya gemleye neden olmaktadır. Bu nedenden dolayı örnek temin projemiz geçici olarak düşünülen acil yerleşim bölgelerinin ileride uzun süreli kalıcı yerleşim alanı niteliği kazanacağı göz önünde bulundurularak hızla uygulamaya konulabilecek fakat kalıcı nitelikte bir örnek çalışma yöntemi olarak çalışılmıştır.

Çalışmalarımda bana büyük bilimsel destekler vererek bu projeyi yürütmemde çok faydalı yardımlarını gördüğüm Hocam, Sn Prof. Dr. Bedri Doğan EMİR' e, ayrıca beni bu çalıştırmaya teşvik eden Sn Prof. Dr. Savaş AYBERK' e, çalışmalarımı destekleyen Sn Prof. Dr. Recai BİLGİN' e ve Öğretim Görevlisi Sn Cabir TANYAŞ' a, ayrıca her zaman beni destekleyen eşim Öğretim görevlisi Mehmet Hanifi YILDIZ' a teşekkür ederek şükranlarımı sunarım.

## **İÇİNDEKİLER:**

ÖZET.....	i
ABSTRACT.....	ii
ÖNSÖZ VE TEŞEKKÜR.....	iii
İÇİNDEKİLER.....	iv
SİMGELER DİZİNİ VE KISALTMALAR.....	vii
NOTASYONLAR.....	ix
ŞEKİLLER DİZİNİ.....	x
TABLOLAR DİZİNİ.....	xi
BÖLÜM 1. GİRİŞ.....	1
BÖLÜM 2. YERLEŞİM BÖLGESİNİN GENEL TANIMI.....	2
2.1. Ana Durum Raporu.....	2
2.2. Topografik Durum.....	2
2.2.1. Birinci bölge.....	2
2.2.2. İkinci bölge.....	3
2.2.3. Üçüncü bölge.....	3
BÖLÜM 3. NÜFUS PROJEKSİYONU.....	4
3.1. Nüfus Artış Yüzde Hesabı (P).....	4
3.2. Gelecekteki Nüfus Artışı ( $N_g$ ).....	5
3.2.1. Birinci bölge şebeke nüfusu.....	5
3.2.2. İkinci bölge şebeke nüfusu.....	6
3.2.3. Üçüncü bölge şebeke nüfusu.....	6
BÖLÜM 4. İÇME SUYU İHTİYACI HESABI.....	7
4.1. İnsan İçme Suyu Hesabı.....	7
4.2. Hayvan İçme Suyu Hesabı ( $Q_H$ ).....	8

4.3. Yangın Su İhtiyacı ( $Q_y$ ).....	8
4.4. Toplam Su İhtiyacı.....	9
<b>BÖLÜM 5. ŞEBEKE DEBİ DURUMLARI.....</b>	<b>10</b>
5.1. Birinci Bölge Şebeke Debi İhtiyacı.....	10
5.2. İkinci Bölge Şebeke Debi İhtiyacı.....	10
5.3. Üçüncü Bölge Şebeke Debi İhtiyacı.....	11
<b>BÖLÜM 6. MEVCUT İÇME SUYU KAYNAKLARININ DEĞERLENDİRİLMESİ.....</b>	<b>12</b>
<b>BÖLÜM 7. ŞEBEKE DEPOLARI.....</b>	<b>14</b>
7.1. Birinci Bölge Deposu.....	14
7.2. İkinci Bölge Deposu.....	15
7.3. Üçüncü Bölge Deposu.....	16
7.4. Şebeke Depolarında Faydalı Su Yüksekliği.....	16
7.5. Gömme Depo Boyutları.....	17
7.5.1. Depo tipi ve göz sayısı.....	17
7.5.1.1. Birinci bölgeyi besleyen $DY_2$ deposunun boyutlandırılması.....	18
7.5.1.2. İkinci bölgeyi besleyen $DY_1$ deposunun boyutlandırılması.....	19
7.5.1.2.1. $DY_1$ – Betonarme gömme depo kesiti.....	20
7.5.1.2.3. Üçüncü bölgeyi besleyen $DM_1$ deposunun boyutlandırılması.....	21
<b>BÖLÜM 8. İLETİM HATTI.....</b>	<b>22</b>
8.1. Ekonomik Boru Çapı Hesabı.....	22
8.2. Hidrolik Yük Kaybı Hesabı.....	23
8.3. Piyezometre Kot Hesabı.....	24
8.4. İşletme Basıncı Hesabı.....	25
8.5. Statik Basınç Hesabı.....	26

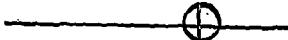
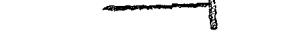
BÖLÜM 9. ( $DY_1 - DY_2$ ) ARASI BAĞLANTI HATTI PROFİLİ.....	27
9.1. Boru Eğim Hesabı.....	27
BÖLÜM 10. ŞEBEKE HESAPLARI.....	28
10.1. Şebeke Hesap Planının Hesaplanması.....	28
10.2. Şebeke Hesap Tablosunda Hız ve Yük Kaybı.....	28
10.3. Şebeke Tablosunun Hazırlanması.....	29
BÖLÜM 11. ŞEBEKE HESAP TABLOSU.....	33
BÖLÜM 12. ŞEBEKE BORU METRAJ TABLOSU.....	47
BÖLÜM 13. TERFİ HATTI VE ELEKTROMOTOPOMP HESABI.....	54
BÖLÜM 14. ŞEBEKE DÜĞÜM NOKTA DETAYLARI.....	56
BÖLÜM 15. ŞEBEKE ÖZEL PARÇA LİSTESİ (PVC).....	77
BÖLÜM 16. WILLIAMS HAZEN TABLOLARI.....	80
TARTIŞMA.....	90
EKLER .....	91
FAYDALANILAN KAYNAKLAR.....	92
ÖZGEÇMIŞ.....	93

## SİMGELER DİZİNİ VE KISALTMALAR

A	: Akış alanı
ATM	: İşletme basıncı
a	: İlk ve son nüfus sayımları arasındaki fark
BTK	: Boru taban kotu (m.)
C	: Pürüzlülük katsayısı
D	: Çap (mm.)
DD	: Dış çap (mm.)
DM <sub>1</sub>	: Mevcut depo
DY <sub>1</sub>	: Yeni depo
DY <sub>2</sub>	: Yeni depo
EDK	: En düşük kot (m.)
EYK	: En yüksek kot (m.)
EK	: Et kalınlığı (mm.)
GBK	: Boru giriş kotu (m.)
Ha	: Hektar
J	: Hidrolik yük kaybı (m/m.)
K	: Kesafet katsayısı
KK	: Krepin kotu (m.)
KKK	: Kaptaj krepin kotu (m.)
L	: Hakiki boru uzunluğu (m.)
L'	: İzafi boru uzunluğu (m.)
Max Kot	: En yüksek kot (m.)
Min Kot	: En alçak kot (m.)
n	: Son nüfus sayımından projenin başlamasına kadar geçen süre
Ne	: İlk nüfus sayımı
Ny	: Son nüfus sayımı
P	: Nüfus artış hızı
R	: Hidrolik yarıçap (m.)

s	: Saniye
Q	: Debi (L/s)
$Q^1$	: Fiktif debi (L/s)
$Q_b$	: Baş debisi (L/s)
Q	: Hayvan içme suyu debisi (L/s)
$Q_{ih}$	: İhtiyaç debisi (L/s)
$Q_{uc}$	: Uç debisi (L/s)
$Q_y$	: Yangın debisi (L/s)
V	: Hız (m/s)
Z.K	: Zemin kotu (m.)

## NOTASYONLAR

<u>0.1 mm.</u>	1m. veya 2m. de bir çizilen tesviye egrileri
<u>0.2 mm.</u>	İmar sahasındaki yollar ve binalarla mevcut yolların çizgisi
<u>0.3 mm.</u>	5m. veya 10m. de bir çizilen tesviye egrileri ile mevcut bina bölgesi
<u>-----</u>	Şebeke bölge sınırı
<u>- - - - -</u>	Belediye sınırı
<u>—————</u>	Esas boru (1. Kademe de döşenecek.)
<u>— - - - -</u>	Esas boru (2. Kademe de döşenecek.)
<u>— - - - -</u>	Tali boru
<u>-----</u>	Tali boru
	Dügüm noktası
	Ölü nokta
	Vana
	Tahliye vanası(planda)
	Tahliye vanası(profilde)
	Vantuz(planda)
	Vantuz(profilde)
	Yangın musluğu
	Tap
	Uç debisi
	Depolar arası terfi hattı

## **ŞEKİLLER DİZİNİ**

Şekil 7.1. Depo tipi.....	18
Şekil 7.2. Betonarme gömme depo kesiti.....	20
Şekil 14.1. Şebeke düğüm nokta detayları.....	57
Şekil 14.2. Şebeke düğüm nokta detayları.....	58
Şekil 14.3. Şebeke düğüm nokta detayları.....	59
Şekil 14.4. Şebeke düğüm nokta detayları.....	60
Şekil 14.5. Şebeke düğüm nokta detayları.....	61
Şekil 14.6. Şebeke düğüm nokta detayları.....	62
Şekil 14.7. Şebeke düğüm nokta detayları.....	63
Şekil 14.8. Şebeke düğüm nokta detayları.....	64
Şekil 14.9. Şebeke düğüm nokta detayları.....	65
Şekil 14.10. Şebeke düğüm nokta detayları.....	66
Şekil 14.11. Şebeke düğüm nokta detayları.....	67
Şekil 14.12. Şebeke düğüm nokta detayları.....	68
Şekil 14.13. Şebeke düğüm nokta detayları.....	69
Şekil 14.14. Şebeke düğüm nokta detayları.....	70
Şekil 14.15. Şebeke düğüm nokta detayları.....	71
Şekil 14.16. Şebeke düğüm nokta detayları.....	72
Şekil 14.17. Şebeke düğüm nokta detayları.....	73
Şekil 14.18. Şebeke düğüm nokta detayları.....	74
Şekil 14.19. Şebeke düğüm nokta detayları.....	75
Şekil 14.20. Şebeke düğüm nokta detayları.....	76

## **TABLOLAR DİZİNİ**

Tablo 4.1. İnsan nüfusuna göre su ihtiyacı.....	7
Tablo 4.2. Nüfusa göre yanın suyu ihtiyacı.....	8
Tablo 7.1. Depo hacmine göre su yükseklikleri.....	17
Tablo 11.1. Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	33
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	34
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	35
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	36
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	37
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	38
Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu.....	39
Tablo 11.2. İkinci bölge şebeke hesap tablosu.....	40
Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu.....	41
Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu.....	42
Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu.....	43
Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu.....	44
Tablo 11.3. Birinci bölge şebeke hesap tablosu.....	45
Tablo 11.3. (Devam) Birinci bölge şebeke hesap tablosu.....	46
Tablo 12.1. Üçüncü bölge şebeke boru metraj tablosu.....	47
Tablo 12.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke boru metraj tablosu.....	48
Tablo 12.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke boru metraj tablosu.....	49
Tablo 12.2. İkinci bölge şebeke boru metraj tablosu.....	50
Tablo 12.2. (Devam) İkinci bölge şebeke boru metraj tablosu.....	51
Tablo 12.3. Birinci bölge şebeke boru metraj tablosu.....	52
Tablo 12.4. Şebeke genel boru metraj tablosu.....	53
Tablo 15.1. Şebeke özel parça tablosu.....	78
Tablo 15.1. (Devam) Şebeke özel parça tablosu.....	79
Tablo 16.1. Anma çapı 80 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tabloları.....	82
Tablo 16.2. Anma çapı 100 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tabloları.....	83

Tablo 16.3. Anma çapı 110 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tabloları.....	84
Tablo 16.4. Anma çapı 125 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tabloları.....	85
Tablo 16.5. Anma çapı 150 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tabloları.....	86
Tablo 16.6. Anma çapı 80 mm. PVC borularda ara değerler tablosu.....	87
Tablo 16.7. Anma çapı 100 mm. PVC borularda ara değerler tablosu.....	88
Tablo 16.8. Anma çapı 150 mm. PVC borularda ara değerler tablosu.....	89

## **BÖLÜM 1. GİRİŞ**

Ülkemiz deprem kuşağı üzerinde olup sık deprem olması dolayısıyla acil prefabrik yerleşim yerlerine gereksinme duyulmaktadır.

Yerleşim yerleri, her ne kadar geçici ve acil olarak düşünülse bile, gerek organizasyon , gerek finansman sorunları nedeniyle geçici yerleşim bölgeleri uzun süreli konut bekleme alanlarına dönüşmektedir. Bu nedenle, geçici olarak düşünülen acil yerleşim bölgelerinin, ileride uzun süreli geçici yerleşim alanı niteliği kazandığı gözlenerek, bu alanların su temini ve dağıtım projelerinin hızlı ve yeterli olarak yapılması gereklidir.

Tatbikat ile, bu çalışmaların hızlı olarak yürütülmesi için önceden hazırlanmış bilimsel bir temin-dağıtım yönteminin bu çalışma çerçevesinde sunulması düşünülmüştür. Bu konuda bir örnek çalışma bölgesi seçimi olarak Sakarya ilinin Kurudere bölgesi seçilmiştir. Bu bölgenin seçiminde yer etütlerinin ve imar planı çalışmalarının ileri bir düzeyde olması, nüfusunun örnek bir laboratuar çalışması için fazla olması, yerleşim planlarının elde edilmesindeki kolaylıklar etken olmuştur.

## **BÖLÜM 2. YERLEŞİM BÖLGESİNİN GENEL TANITIMI**

### **2.1. Ana Durum Raporu**

Kurudere, Sakarya ilinin kuzeydoğusunda Karasu ilçesine bağlı bir yerleşim yeridir. Doğusunda Kocaeli, Kuzeybatısında Karasu, Güneybatısında Karapınar ve Kuzeyde ise Karadeniz ile çevrilidir.

Kurudere' nin iklimi, yazları serin ve nemli kışları soğuk ve yağışlı olup Karadeniz ikliminin özelliklerini taşımaktadır.

İlçe halkın geçim kaynağı, fındıkçılık ormancılık ve hayvancılık ile uğraşmakla sağlanmaktadır.

### **2.2. Topografik Durum**

Doğal güzelliklere sahip olan Kurudere beldesi, üzerinde bulunduğu arazinin topografik yapısı nedeniyle farklı kotlar üzerinde farklı yerleşmelere gereksinme göstermektedir. Bu nedenle Projede görüldüğü gibi arazinin topografik yapısında en yüksek kot: 330.00 m. Ve en düşük kot ise 200.00 m.' dir. Arazide bu kotlar arasında yerleşim, bölgelere ayrılarak yapılmıştır. Bu nedenle bu kotlar arasındaki 197.50 Ha. alan üç bölgeye ayrılmıştır. Bu bölgeler ve kotları aşağıdaki gibi yönlendirilmiştir.

#### **2.2.1. Birinci bölge**

200.00 m. ile 240.00 m. kotları arasındaki bölge olarak kabul edilmiş; bu bölgelerde yerleşim ve temin dağıtım projesi 40.00 Ha alana göre yapılmıştır.

### **2.2.2. İkinci bölge**

240.00 m. ile 270.00 m. kotları arasındaki bölge olarak kabul edilmiş; bu bölgede yerleşim ve temin dağıtım projesi 90.00 Ha. alana göre yapılmıştır.

### **2.2.3. Üçüncü bölge**

270.00 m. ile 330.00 m. kotları arasındaki bölge olarak kabul edilmiş; bu bölgede yerleşim ve temin dağıtım projesi 67.50 Ha. alana göre yapılmıştır. Bu üç bölgede de içme suyu proje yönetmeliğinde öngörülen bilimsel verilere dayanılarak max. 80.00 m. lik statik basınç limiti esas alınarak proje çalışmalarına yön verilmiştir. Her bölge kendi deposundan beslenmek üzere bağımsız birer şebeke oluşturulmuştur.

## BÖLÜM 3. NÜFUS PROJEKSİYONU

Beldenin :

1990 yılı nüfusu       $N_{1990}=2795$  kişi

1997 yılı nüfusu       $N_{1997}=3126$  kişidir.

Proje yılı : 2000

Bu projelerin ışığı altında 2010 yılı için o bölgedeki nüfus 4400 kişi olarak önerilmiştir.

(Nüfus artış yüzdesi bu nüfusa göre hesaplanmıştır.)

### 3.1. Nüfus Artış Yüzde Hesabı (P)

$$P = \left[ \left( \frac{N_y}{N_e} \right)^{1/a} - 1 \right] * 100 \quad (\text{Samsunlu 1997}) \quad (3.1)$$

P = Nüfus Artış Hızı

$N_y$ = Son Nüfus Sayımı

$N_e$ = İlk Nüfus Sayımı

a = İlk ve Son Nüfus Sayımları Arasındaki Fark

İller bankası yönetmeliğine göre:

$P_{\min} \%1$ ,  $P_{\max} \%3$  olarak sıralandırılmıştır.

$P < 1$  ise  $P=1$

$1 < P < 3$  ise  $P=P$  (hesap)

$P > 3$  ise  $P=3$  olarak alınır.

$N_y= 4400$

$N_e= 3126$

$a = (2010-1997)$

$a = 13$

$$P = \left[ \left( \sqrt[13]{\frac{4400}{3126}} - 1 \right) * 100 \right] \quad (\text{Samsunlu 1997}) \quad (3.2)$$

$P = 2.67$  olarak ( $P_{\text{hesap}}$ ) kasabanın artış katsayıları olarak hesaplanmıştır.

### 3.2. Gelecekteki Nüfus Artışı ( $N_g$ )

Proje yılı : 2000

Proje : Son nüfus sayılarından projenin başlanmasıına kadar geçen süre İller bankasının yönetmelikte yaptığı en son değişikliklere göre :

$$N_g = N_y \left[ 1 + \frac{P}{100} \right]^{30+n+5} \quad (\text{Samsunlu 1997}) \quad (3.3)$$

$N=2000-1997$

$N = 3$

$N_y = 3126$

$$N_g = 3126 \left[ 1 + \frac{2.67}{100} \right]^{30+3+5} \quad (3.4)$$

$N_{g38} = 8603$  kişi olarak hesaplanmıştır.

Bu nüfus 197.50 Ha alana dağılacaktır.

O halde Ha' başına düşen nüfus yoğunluğu :

$$\frac{8603}{197.50} = 43.50 \text{ kişi/Ha dır.} \quad (3.5)$$

#### 3.2.1. Birinci bölge şebeke nüfusu

Birinci bölge şebeke kapsamına giren toplam yerleşim alanı : 40.00 Ha.'dır.

Şebekede: max. kot = 240.00 m.

: min. Kot = 200.00 m.

Bu kotlar arasında arazi yapısına göre yerleşecek nüfus:

$$N_I = 40.00 \text{ Ha} * 43.50 \text{ kişi/Ha} \quad (3.6)$$

$$N_I = 1740 \text{ kişi}$$

### **3.2.2. İkinci bölge şebeke nüfusu**

Birinci bölge şebeke kapsamına giren toplam yerleşim alanı : 90.00 Ha.' dır.

şebekede: max. kot = 270.00 m.  
: min. Kot = 240.00 m.

Bu kotlar arasında arazi yapısına göre yerleşecek nüfus:

$$N_{II} = 90.00 \text{ Ha} * 43.50 \text{ kişi/Ha} \quad (3.7)$$

$$N_{II} = 3915 \text{ kişi}$$

### **3.2.3. Üçüncü bölge şebeke nüfusu**

Birinci bölge şebeke kapsamına giren toplam yerleşim alanı : 67.50 Ha.' dır.

şebekede: max. kot = 330.00 m.  
: min. Kot = 270.00 m.

Bu kotlar arasında arazi yapısına göre yerleşecek nüfus:

$$N_{III} = 67.50 \text{ Ha} * 43.50 \text{ kişi/Ha} \quad (3.8)$$

$N_{III}$  = 2936 kişi olarak hesap edilmiştir.

## BÖLÜM 4. İÇME SUYU İHTİYACI HESABI

Bu yerleşim alanında yerleşim içme suyu ihtiyacı dışında, 2025 adet büyükbaş hayvan 1030 adet küçükbaş hayvan, içme suyu tesislerinden faydalananacaktır. Ayrıca bu bölgede herhangi bir sanayi kuruluşu ve herhangi bir işletme olmadığı için su ihtiyacı sadece insan ve hayvan ihtiyacı olarak belirlenmiştir. Bu amaçla :

### 4.1. İnsan İçme Suyu Hesabı

Temin projelerine ait yönetmelik gereği aşağıda belirlenen tabloya göre insan nüfusuna göre ihtiyaçlar belirlenmiştir. Bu ihtiyaçlar içine şebeke suyu kayıtları dahil edilmiştir. İçme suyu şebeke hesabından bu değerlere göre hesap edilecek toplam ihtiyacın 1.5 katı alınacaktır.

**Tablo 4.1. İnsan nüfusuna göre su ihtiyacı.**

N <sub>n</sub> (insan)	<3000	3001-5000	5001-10000	10001-30000	30001-50000
Q(L/gün/ insan)	60	70	80	100	120

$$N_g = 8603 \text{ kişi için nüfus başına düşen günlük ihtiyaç } (QH_1)$$

$$QH_1 = 80 \text{ L/gün/insan } (\text{Şartname tablosundan})$$

$$\text{Kentin günlük su ihtiyacı } (QH_0)$$

$$QH_0 = QH_1 * \frac{N_g}{86400} \quad (4.1)$$

$$QH_0 = 80 * \frac{8603}{86400}$$

$$QH_0 \approx 8.00 \text{ L/s}$$

#### 4.2. Hayvan İçme Suyu Hesabı ( $Q_H$ )

Büyükbaş hayvan sayısı = 2025 adet

Küçükbaş hayvan sayısı = 1030 adet

Büyükbaş hayvan için su ihtiyacı = 50 l/gün/hayvan

Küçükbaş hayvan için su ihtiyacı = 15 l/gün/hayvan

(Bu değerler hayvan içme suyu şartname tablosundan alınmıştır.

$$Q_{HY} = (B.B.H. 50 + K.B.H. 15) / 8640 \quad (4.2)$$

$$Q_{HY} = (2025 * 50 + 1030 * 15) / 8640$$

$$Q_{HY} = 1.35 \text{ L/s}$$

#### 4.3. Yangın Su İhtiyacı ( $Q_Y$ )

Tablo 4.2. Nüfusa göre yangın suyu ihtiyacı.

##### Yangın Debileri

Nüfus ( $N_g$ )	Yangın Sayısı ve Süresi	Ana Boru (l/s)	Esas Boru (l/s)	Tali Boru (l/s)	Hazne ( $m^3$ )
$N_g < 10000$	1*2 saat	5	5	2.5	36
$10000 < N_g < 50000$	2*2 saat	10	5	2.5	72
$N_g > 50000$	2*5 saat	20	10	5.0	360

Nüfusu 10000' in altında olan yerleşim bölgelerinde günde 2 saat süreli bir yangın olacağı ve esas boruda 5 L/s yangın debisi kullanılacağı, tablodan da anlaşıldığı gibi önerilmiştir.

Not : Yangın debisi şebeke hesabı her boru debisine ayrı ayrı yüklenmiştir.

#### **4.4. Toplam Su İhtiyacı**

$$Q_{\text{iletim}} = QH_0 + Q_{\text{NY}} \quad (4.3)$$

$$Q_{\text{iletim}} = 8.00 + 1.35$$

$$Q_{\text{iletim}} = 9.35 \text{ L/s}$$

$Q_{\text{iletim}} \approx 9.50 \text{ L/s}$  alınmıştır.

## BÖLÜM 5. ŞEBEKE DEBİ DURUMLARI

### 5.1. Birinci Bölge Şebekе Debı İhtiyacı

$$N_{2038} = 1740 \text{ kişi}$$

içme suyu gereksinmesi :

$$Q_I = \frac{40}{197.50} * 9.5 = 1.93 \text{ L/s} \quad (5.1)$$

$Q \cong 2.2 \text{ L/s}$  alınmıştır.

$$Q_{\text{şebekе}} = 1.5 * Q \text{ olup} \quad (5.2)$$

$$Q_{\text{şebekе}} = 1.5 * 2.2$$

$$Q_{\text{şebekе}} = 3.30 \text{ L/s}$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 3.30 + 5.00(Q) \quad (5.3)$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 8.30 \text{ L/s}$$

### 5.2. İkinci Bölge Şebekе Debı İhtiyacı

$$N_{2038} = 3915 \text{ kişi}$$

içme suyu gereksinmesi :

$$Q_{II} = \frac{90}{197.50} * 9.5 = 4.33 \text{ L/s} \quad (5.4)$$

$$Q_{\text{şebekе}} = 1.5 * Q_{II} \quad (5.5)$$

$$Q_{\text{şebekе}} = 1.5 * 4.33$$

$$Q_{\text{şebekе}} = 6.50 \text{ l/s}$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 6.50 + 5.00(Q) \quad (5.6)$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 8.30 \text{ L/s}$$

### 5.3. Üçüncü Bölge Şebeke Debi İhtiyacı

$$N_{2038} = 2936 \text{ kişi}$$

içme suyu gereksinmesi :

$$Q_{II} = \frac{67.50}{197.50} * 9.5 \quad (5.7)$$

$$Q_{II} = 3.25 \text{ L/s}$$

$$Q_{\text{şube}} = 1.5 * Q_{II} \quad (5.8)$$

$$Q_{\text{şube}} = 1.5 * 3.25$$

$$Q_{\text{şube}} = 5.00 \text{ L/s}$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 5.00 + 5.00(Q_I) \quad (5.9)$$

$$Q_{\text{anaboru}} = 10.00 \text{ l/s}$$

## BÖLÜM 6. MEVCUT İÇME SUYU KAYNAKLARININ DEĞERLENDİRİLMESİ

Kurudere Beldesi 17 Ağustos 1999 depreminden önce içme suyunu 400.00 m. kotundaki Tez Deresinin Kabalık mevkiiinde yapılan su alma tesisinden sağlamaktadır.

Bu tesisten temin edilen debi :

$$\Sigma \Phi = 5.00 \text{ L/s debi, } \Phi 125 \text{ mm, AÇBL} = 6400 \text{ m.}$$

$\Phi 125 \text{ mm, ÇBL} = 8900 \text{ m.}$  iletim hattı ile mevcut:

$GBK = 353.35 \text{ m.}$

$KK = 350.35 \text{ m.}$

$ZK = 354.60 \text{ m.}$  kodlarındaki

$VE = 200 \text{ m}^3$  hacmindeki depoya ( $DM_1$ ) gelmekte olup bu depodan ayrı ayrı branşlanma çevre köylerin içme suyu ihtiyaçları da karşılanmakta olup bu nedenden dolayı mevcut su, beldenin su temin ihtiyacını karşılayamamaktadır. Bu nedenlerden dolayı Kurudere beldesinin su temin ihtiyacının hepsi 345.70 m. zemin kotundaki Kabalık Derezi Bayıratak mevkiiindeki drenajdan elde edilecektir. Bu drenajdan temin edilecek debi  $10 \text{ m}^3$  lük toplama deposuna iletilecektir. Bu drenajdan temin edilen debi  $10 \text{ m}^3$  lük toplama deposuna iletilecektir.

$Q = 20.00 \text{ L/s}'lik debi;$

$\Phi 200 \text{ mm Çeli} \text{ ND} 20 \text{ E.L} = 12.296 \text{ m }'lik$

iletim hattı ile projede inşa edilecek olan ( $DY_1$ ) deposuna iletilecektir.

Bu ( $DY_1$ ) Deposu :

$G.B.K = 303.50 \text{ m}$

$K.K = 300.00 \text{ m.}$

$Z.K = 301.00 \text{ m.}$

$V = 500 \text{ m}^3$  kotunda ve hacminde olup bu depo tarafımızdan yapılan temin projesinin "İkinci Bölge Şebekesi" ni besleyecek şekilde düşünülmüştür. Bu ( $DY_1$ )

deposu önünde, iletim hattı projesine göre tesis edilecek yemlemeli 2 gruplu terfi merkezinden de:

$$Q_t = 5.00 \text{ L/s}$$

$$H_M = 74.00 \text{ m}$$

$N_M = 8$  kwaraketistiğinde bir ası, bir yedek EMP ile :

Mevcut ( $DM_1$ ) deposuna  $\Phi 100$  mm., PVC ND 10 L = 915 m boru ile iletilecektir.

Bu ( $DM_1$ ) deposu:

$$G.B.K = 353.35 \text{ m.}$$

$$K.K = 350.35 \text{ m.}$$

$$Z.K = 354.60 \text{ m.}$$

taraflarımızdan hazırlanan temin projesinin ‘üçüncü bölge Şebekesi’ni besleyecektir. ( $DY_2$ ) deposu’da ( $DY_1$ ) deposundan cazibe ile  $Q = 2.00 \text{ L/s}$  lik debiyi ileyen  $\Phi 100$  mm. çaplı PVC L = 300 m uzunluğundaki iletim hattı ile beslenecektir.

Bu ( $DY_2$ ) deposu:

$$G.B.K = 275.50 \text{ m.}$$

$$K.K = 272.50 \text{ m.}$$

$$Z.K = 273.50 \text{ m.}$$

kotlarında ve  $V = 100 \text{ m}^3$  hacminde ima edilecek ve temin şebekesinin Birinci Bölgesini besleyecek şekilde düzenlenmiştir. Beldenin mevcut şebekesi daha önce dal sistemi ile çeşmelere dağıtıllacak şekilde yapılmış ve daha sonra belediye kendi olanakları ile, ilave şebeke tesis edilerek halkın temin ihtiyacı karşılanmıştır. Mevcut şebeke boru çapları küçük çaplı ve galveniz borular olup şebeke çözümünde dikkate alınmamıştır.

## BÖLÜM 7. ŞEBEKE DEPOLARI

Mevcut projenin hazırlanmasında yönetmelik koşulları göz önünde bulundurularak: 240-200 m. kotları arasındaki şebeke Birinci Bölgesini ; 272.50 m krepin kotundaki DY<sub>2</sub> deposu, 270-240 m kotları arasındaki Şebeke İkinci Bölgesini ; 300.00 m krepin kotundaki DY<sub>1</sub> deposu; 330-270 m kotları arasındaki şebeke Üçüncü Bölgesini ; 350.35 m krepin kotundaki DM<sub>1</sub> deposu besleyecek şekilde projelendirilmiştir. Hesap edilecek depo hacmi minimum günlük su sarfiyatının, terfili (pompa yardımı ile) iletimde  $\frac{1}{4}$ ' ünden az olmamalıdır. Cazibeli iletimde ise;  $\frac{1}{3}$  'ünden bir katına kadar yapılabilir. Toplam hacim, bu hacme yangın için gerekli hacminin eklenmesi ile bulunur.

$$V_{\text{gün}} = Q_{\text{ile}} * \frac{86400}{1000} (\text{m}^3/\text{gün}) \quad (7.1)$$

$$\text{Terfi ile iletimde : } V_H = \frac{1}{4} V_{\text{gün}} + V_y (\text{m}^3) \quad (7.2)$$

$$\text{Cazibe (yerçekimi) ile iletimde : } V_H = \frac{1}{3} V_{\text{gün}} + V_y (\text{m}^3) \quad (7.3)$$

formülleri ile depo hacimleri hesaplanır.

### 7.1. Birinci Bölge Deposu

Planda görüldüğü gibi Birinci Bölge deposu :

Max. Kot: 240.00 m

Min. kot: 200.00 m. kotları arasındaki 40 Ha' lik yerleşim alanının şebekesini beslemek üzere planlanmıştır.

Birinci Bölge şebekesinin içme suyu gereksinimi:

$\Sigma Q_i = 2,2 \text{ L/s}$  hesap edilmiştir.

Bu debi için gerekli depo hacmi;

$V_y = 36 \text{ m}^3$  (yangın deposu)

$$V_H = \frac{\Sigma Q_i * 86400}{3 * 1000} + V_y \quad (7.4)$$

$$V = \frac{2,2 * 86400}{3 * 1000} + 36$$

$$V = 99,36 \text{ m}^3$$

$V_1 = 100 \text{ m}^3$  hesap edilmiştir.

Birinci Bölge Şebekesi:

$$V_1 = 100 \text{ m}^3$$

$$\text{G.B.K.} = 275.50 \text{ m}^3$$

$\text{K.K.} = 272.50 \text{ m}^3$  kotunda tesis edilecek projede önerilen DY<sub>2</sub> B.A deposu ile beslenecektir.

## 7.2. İkinci Bölge Deposu

İkinci bölge deposu ;

Max kot: 270.00 m

Min kot: 240.00 m kotları arasındaki yaklaşık 90 Ha'lık yerleşim alanının şebekesini beslemek üzere planlanmıştır.

$$V_y = 36 \text{ m}^3$$

$$\Sigma Q_2 = 4,33 \text{ m}^3$$

$$V_1 = \frac{4,33 * 86400}{3 * 1000} + 36 \quad (7.5)$$

$$V_1 = 161 \text{ m}^3$$

Bu hacimdeki depo kabalık drenajından getirilecek 20.00 L / s 'lik debiye kافي gelemeyeceğinden,

$Q = 20.00 \text{ L / s}$  debi max.debi düşünülürse

$$V_1 = \frac{20 * 86400}{4 * 1000} + 36 = 512 \text{ m}^3 \quad (7.6)$$

hacminde bu depo ancak bu debiyi karşılayabilecektir. Fakat max. debi 20 L/s için seçilen depo hacmi  $V_1 500 \text{ m}^3$ 'luk deponun yeteceği düşünülürse, bu hacimde DY<sub>1</sub>

B,A deposu :

G.B.K=303.50m.

K.K= 300.00m.      kotunda inşaa edilecek ve bu depo ile ikinci bölge şebekesi beslenecektir.

### 7.3. Üçüncü Bölge Deposu

$$\Sigma Q_3 = 3,25 \text{ /s } \text{ (hesap edilmiştir)}$$

$$V_y = 36 \text{ m}^3$$

$$V_{III} = \frac{3,25 * 86400}{4 * 1000} + 36 \quad (7.7)$$

$V_{III} = 107.00 \text{ m}^3$  olarak hesaplanmıştır.

Kasabada mevcut olan DM<sub>1</sub> deposu Üçüncü Bölgeyi yani 67,50 Ha'lık yerleşim alanının şebekesini beslemek üzere;

$V = 200 \text{ m}^3$  hacmide

G.B.K=353.35m

K.K. = 350.35 m kotlarında yapılacaktır.

### 7.4. Şebeke Depolarında Faydalı Su Yüksekliği ( H<sub>f</sub> )

Su temin yönetmeliğine göre; faydalı su yükseklikleri aşağıdaki tabloda belirtilen depo hacimlerine göre belirlenmiştir.

**Tablo 7.1.Depo hacmine göre su yükseklikleri**

Gömme Depo Hacmi ( m <sup>3</sup> )	Su Yüksekliği ( m )
50-350	3,00
400-500	3,50
600-900	4,00
1000-2000	5,00
>2000	6,00

Depo hacimlerine göre su yükseklikleri yukarıdaki donelere göre belirlenip, mevcut projedeki depoların su yüksekliği de;

$$DMD\text{Deposunun } V = 200 \text{ m}^3 \quad \text{Suyüksekliği}_{(f)} = 3,00 \text{ m.}$$

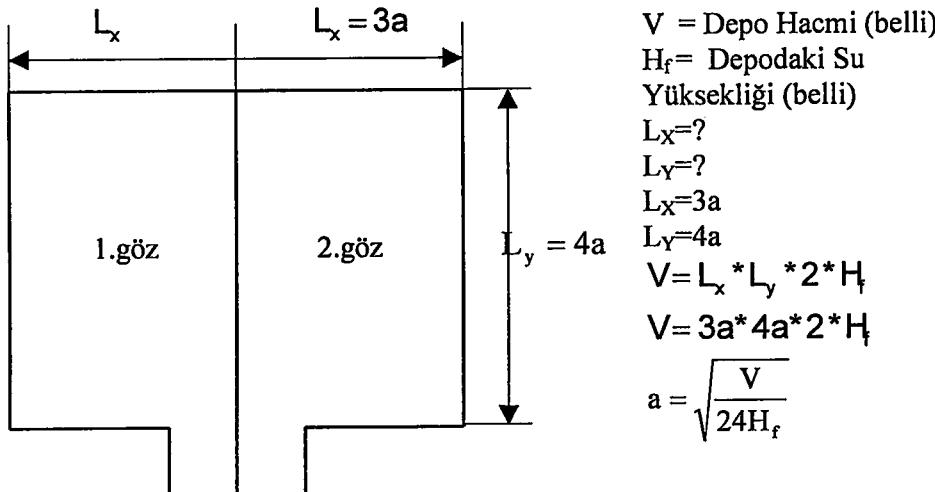
$$DYD\text{Deposunun } V = 500 \text{ m}^3 \quad \text{Suyüksekliği}_{(f)} = 3,50 \text{ m}$$

DYD\text{Deposunun } V = 100 \text{ m}^3 \quad \text{Suyüksekliği}\_{(f)} = 3,00 \text{ m.}\newline seçilmiştir.

## **7.5. Gömme Depo Boyutları**

### **7.5.1. Depo tipi ve göz sayısı**

Bu projede depolar gömme depo ve Betonarme olarak yapılacaktır. Depo şekli dikdörtgen ve göz sayısı ikidir.



Şekil 7.1. Depo tipi

#### 7.5.1.1. Birinci bölgeyi besleyen DY<sub>2</sub> deposunun boyutlandırılması

$$V_1 = 100 \text{ m}^3 \text{ (DY}_2 \text{ Depo Hacmi)}$$

Bir göze gelecek su hacmi: ( $V_1$ )

$$V_1 = \frac{V_H}{2} = \frac{100}{2} = 50 \quad (7.8)$$

Su temin yönetmeliğine göre; Depo hacmine göre;

$H_f = 3.00 \text{ m}$ . hesaplarda alınmıştır.

$$A_1 = \frac{50}{3} = 17 \text{ m}^2 \quad (7.9)$$

$$a = \sqrt{\frac{V}{24H_f}} \quad (7.10)$$

$$a = \sqrt{\frac{100}{24 * 3}}$$

$a = 1,18 \text{ m} \approx 1,30 \text{ m}$ . kabul edilmiştir.

$$L_x = 3 * a = 3 * 1,30 = 3,90 \text{ m.} \quad (7.11)$$

$L_x = 4,00 \text{ m}$  kabul edilmiştir.

$$L_y = 4 * a = 4 * 1,30 = 5,20 \text{ m.} \quad (7.12)$$

$L_y = 5,50 \text{ m}$ . esas alınmıştır.

DY<sub>2</sub>[4,00m 5,00m]

### 7.5.1.2. İkinci bölgeyi besleyen DY<sub>1</sub> deposunun boyutlandırılması

$H_f = 3,50$  m. ( Su temin yönetmeliğine göre)

$$V = 500 \text{ m}^3$$

Bir göze gelecek su hacmi: ( $V_1$ )

$$V_1 = \frac{V}{2} = \frac{500}{2} = 250 \text{ m}^3 \quad (7.13)$$

$$A_1 = \frac{V_1}{H_f} = \frac{250}{3,50} \quad (7.14)$$

$$A_1 = 72 \text{ m}^2$$

$$a = \sqrt{\frac{V}{24H_f}} \quad (7.15)$$

$$a = \sqrt{\frac{500}{24 * 3,50}}$$

$$a = 2,45 \text{ m}$$

$$L_x = 3 * a = 3 * 2,45 = 7,35 \text{ m.} \quad (7.16)$$

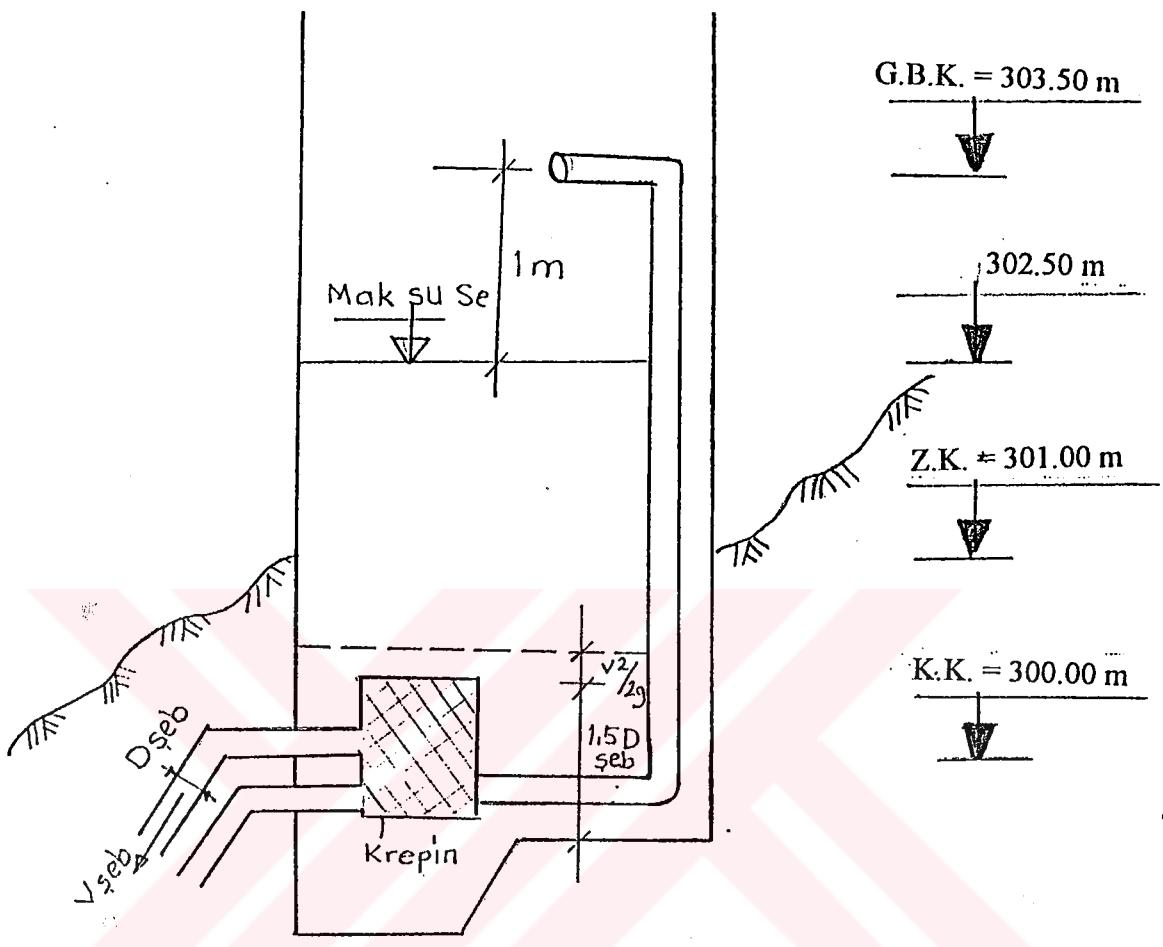
$L_x = 7,50$  m kabul edilmiştir.

$$L_y = 4 * a = 4 * 2,45 = 9,80 \text{ m.} \quad (7.17)$$

$L_y = 5,50$  m. esas alınmıştır.

DY<sub>2</sub>[7,50m.10,00m.]

#### 7.5.1.2.1. DY<sub>1</sub> – Betonarme gömme depo kesiti



**Şekil 7.2.** Betonarme gömme depo kesiti

$$V = 500 \text{ m}^2 \quad H = 3.50 \text{ m.}$$

Zemin kotu = 301.00 m. = Z.K.

Krepin kotu = 300.00 m. = K.K.

Giriş boru kotu = 303.50 m. = G.B.K.

### 7.5.1.3. Üçüncü bölgeyi besleyen DM<sub>1</sub> deposunun boyutlandırılması

H<sub>f</sub> = 3,00 m. ( Su temin yönetmeliğine göre)

$$V = 200 \text{ m}^3$$

Bir gözle gelecek su hacmi: (V<sub>1</sub>)

$$V_1 = \frac{V}{2} = \frac{200}{2} = 100 \text{ m}^3 \quad (7.18)$$

$$A_1 = \frac{V}{H_f} = \frac{100}{3} = 33,3 \text{ m}^2 \quad (7.19)$$

$$a = \sqrt{\frac{V}{24H_f}} = \sqrt{\frac{200}{24 * 3}} = 1,70 \text{ m.} \quad (7.20)$$

$$L_x = 3 * a = 3 * 1,70 = 5,10 \text{ m.} \quad (7.21)$$

$$L_y = 4 * a = 4 * 1,70 = 6,80 \text{ m.} \quad (7.22)$$

DM[5,10m,6,80m]

## BÖLÜM 8. İLETİM HATTI (KAPTAJ – DY<sub>1</sub>)

### 8.1.Ekonominik Boru Çapı Hesabı:

Q<sub>iletim</sub> = 20 L/s (İletim hattından geçen debi)

L<sub>iletim</sub> = 12296 m. (iletim hattı uzunluğu)

V<sub>iletim</sub> = (İletim hattı ana boruda hız = 1m/s kabul edilmiştir.)

Bu verilere göre ana boru çapı hesabı:

$$Q_{iletim} = V * A \quad (8.1)$$

$$Q_{iletim} = 1 * A$$

$$A = \frac{\pi * D^2}{4} \quad (8.2)$$

$$D_{LK} = \sqrt{\frac{Q_{iletim} * 4}{V_{iletim} * \pi}} = \sqrt{\frac{0,020 * 4}{1 * 3,14}} \quad (8.3)$$

$$D_{LK} = 0,160n(\Phi)$$

seçilen iletim hattı boru çapı;

D = Φ200 mm. kabul edilmiştir.

Şimdi bu çapa göre iletim hattından geçen hız:

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{0,020}{\pi * \left( \frac{(0,200)^2}{4} \right)} \quad (8.4)$$

V = 0,64 m/s hesap edilmiştir. Hızın  $0,5 < V < V_{max}$  şartını sağlaması gereklidir.

$$V_{max} = 0,9 * \sqrt{D} = 0,9\sqrt{2} = 0,9 * 1,414 \quad (8.5)$$

$$V_{max} = 1,27 \text{ m/s}$$

Bulunan hız;  $0,5 < 0,64 < 1,27$  şartını sağlamıştır.

## 8.2. Hidrolik Yük Kaybı (J) Hesabı:

Uzun iletim hatlarında yersel yük kayipları ihmale dilerek sadece sürekli yük kayipları göz önünde tutulur. Sürekli yük kayipları için ne rasyonel ifade: Williams-Hazen formülüne göre:

$$V = 0,85 * C * R^{0,63} * J^{0,54} \quad (8.6)$$

$$V = 0,64 \text{ m/s} \quad (\text{hesap edildi})$$

$$Q = 20 \text{ L/s}$$

$$D = -200 \text{ mm} \quad (\text{hesap edildi})$$

R= Hidrolik yarıçap(m)

$$R = \frac{D}{4} \quad (8.7)$$

C = Pürüzsüzlük katsayısı

C = 120 alındı (çelik için)

$$J^{0,54} = \frac{V}{0,85 * C * R^{0,63}} \quad (8.8)$$

$$J^{0,54} = \frac{0,64}{0,85 * 120 * \left(\frac{D}{4}\right)^{0,63}} \quad (8.9)$$

$$J^{0,54} = \frac{0,64}{0,85 * 120 * \left(\frac{0,20}{4}\right)^{0,63}}$$

J = 0,002800 m/m. bulunmuştur.

### 8.3. Piyezometre Kot Hesabı:

$$\text{Kaptaj max. KK.} = 343,43 \quad J=0,028$$

Kaptaj krepin kotu- JL = 0 noktasının Piyezometre kotunu verir.

$$K.K.K - J * L = \text{Piyezometre kotu} \quad (8.10)$$

Tablo 8.1. Piyezometre kot hesap tablosu

T1	=	343,43	-	0,002800*	473	=	342,10
V1	=	342,10	-	0,002800*	94	=	341,84
T1/1	=	341,84	-	0,002800*	540	=	340,2
T1/2	=	340,05	-	0,002800*	465	=	338,75
V1/2	=	338,75	-	0,002800*	125	=	338,40
T2	=	338,40	-	0,002800*	329	=	337,47
V2	=	337,47	-	0,002800*	120	=	337,14
T2/1	=	337,14	-	0,002800*	137	=	336,75
V2/1	=	336,75	-	0,002800*	91	=	336,49
T3	=	336,49	-	0,002800*	281	=	335,70
V3	=	335,70	-	0,002800*	0,338	=	334,75
T3/1	=	334,075	-	0,002800*	634	=	332,69
V3/1	=	332,69	-	0,002800*	114	=	332,37
T3/2	=	332,37	-	0,002800*	577	=	330,75
V3/2	=	330,75	-	0,002800*	41	=	330,64
T4	=	330,64	-	0,002800*	307	=	329,78
V4	=	329,78	-	0,002800*	113	=	329,47
T4/2	=	329,47	-	0,002800*	180	=	328,97
V4/2	=	328,97	-	0,002800*	172	=	328,49
T4/1	=	328,49	-	0,002800*	498	=	327,10
V4/1	=	327,10	-	0,002800*	156	=	326,67
T5	=	326,67	-	0,002800*	369	=	325,64
V5	=	325,64	-	0,002800*	2179	=	319,51
T6	=	319,51	-	0,002800*	1741	=	314,62
V6	=	314,62	-	0,002800*	1579	=	310,18
T7	=	310,18	-	0,002800*	380	=	309,11
DY1	=	309,11	-	0,002800*	170	=	308,63

#### 8.4. İşletme Basıncı Hesabı:

$$\text{Piyezometre kotu} - \text{Boru tab. kotu} = \text{İşletme basıncı} \quad (8.11)$$

Tablo 8.2 İşletme basıncı hesap tablosu

Kpj	343,43	343,43	0,00
T1	= 342,10	- 315,44	= 26,66
V1	= 341,84	- 319,55	= 22,29
T1/1	= 340,32	- 288,04	= 52,28
V1/1	= 340,05	- 290,73	= 49,33
T1/2	= 338,75	- 265,85	= 72,90
V1/2	= 338,40	- 269,39	= 69,01
T2	= 337,47	- 252,47	= 85,00
V2	= 337,14	- 257,26	= 79,88
T2/1	= 336,75	- 253,09	= 83,60
V2/1	= 336,49	- 255,24	= 81,25
T3	= 335,70	- 236,81	= 98,89
V3	= 334,75	- 254,59	= 80,61
T3/1	= 332,69	- 195,62	= 137,07
V3/1	= 332,37	- 197,34	= 135,03
T3/2	= 330,75	- 178,31	= 162,44
V3/2	= 330,64	- 179,87	= 150,76
T4	= 329,78	- 171,20	= 158,58
V4	= 329,47	- 177,60	= 151,87
T4/2	= 328,97	- 173,47	= 155,150
V4/2	= 328,49	- 175,31	= 153,18
T4/1	= 327,10	- 165,71	= 161,39
V4/1	= 326,67	- 166,42	= 160,25
T5	= 325,64	- 154,12	= 171,52
V5	= 319,51	- 242,27	= 77,24
T6	= 314,62	- 173,15	= 141,47
V6	= 310,18	- 294,16	= 15,97
T7	= 309,11	- 291,33	= 17,78
DY1	= 308,63	- 303,50	= 5,13

### 8.5. Statik Basınç Hesabı:

$$T_1 = \text{Kaptaj BTK} - (T_1) \text{ BTK} = \text{Statik Basınç} \quad (8.12)$$

Tablo 8.3. Statik basınç hesap tablosu

Kpj	343,43	343,43	0,00
T1	= 343,43	- 315,44	= 27,99
V1	= 343,43	- 319,55	= 23,88
T1/1	= 343,43	- 288,04	= 55,39
V1/1	= 343,43	- 290,73	= 52,70
T1/2	= 343,43	- 265,85	= 77,58
V1/2	= 343,43	- 269,39	= 74,04
T2	= 343,43	- 252,47	= 90,96
V2	= 343,43	- 457,26	= 86,17
T2/1	= 343,43	- 253,09	= 90,34
V2/1	= 343,43	- 255,24	= 88,19
T3	= 343,43	- 236,81	= 106,62
V3	= 343,43	- 254,59	= 88,89
T3/1	= 343,43	- 195,62	= 147,81
V3/1	= 343,43	- 197,34	= 146,09
T3/2	= 343,43	- 178,31	= 165,12
V3/2	= 343,43	- 179,87	= 163,50
T4	= 343,43	- 171,20	= 172,18
V4	= 343,43	- 177,60	= 165,83
T4/2	= 343,43	- 173,47	= 169,96
V4/2	= 343,43	- 175,31	= 168,12
T4/1	= 343,43	- 165,71	= 177,69
V4/1	= 343,43	- 166,42	= 177,04
T5	= 343,43	- 154,12	= 189,31
V5	= 343,43	- 242,27	= 101,16
T6	= 343,43	- 173,15	= 170,28
V6	= 343,43	- 294,16	= 49,27
T7	= 343,43	- 291,33	= 52,10
DY1	= 343,43	- 303,50	= 39,93

## BÖLÜM 9 (DY<sub>1</sub>- DY<sub>2</sub>) ARASI BAĞLANTI HATTI PROFİLİ

### 9.1. Boru Eğim Hesabı:

BTK = Boru taban kotu

[ A noktasının (BTK) – B noktasının (BTK)] / L = Boru eğimi

$$(S_1) \text{ BTK} - (D Y_1) \text{ BTK} / L = [298,89 - 300,00] / 5 = -0,222$$

$$(S_2) \text{ BTK} - (S_1) \text{ BTK} / L = [298,39 - 298,89] / 40 = -0,013$$

$$(K_1) \text{ BTK} - (S_2) \text{ BTK} / L = [295,39 - 298,39] / 55 = -0,055$$

$$S_3 \text{ (BTK)} - (K_1) \text{ BTK} / L = [293,89 - 295,39] / 55 = -0,027$$

$$[K_2(\text{BTK}) - S_3 \text{ (BTK)}] / L = [285,89 - 293,89] / 60 = -0,133$$

$$[S_4(\text{BTK}) - K_2 \text{ (BTK)}] / L = [277,89 - 285,89] / 60 = -0,133$$

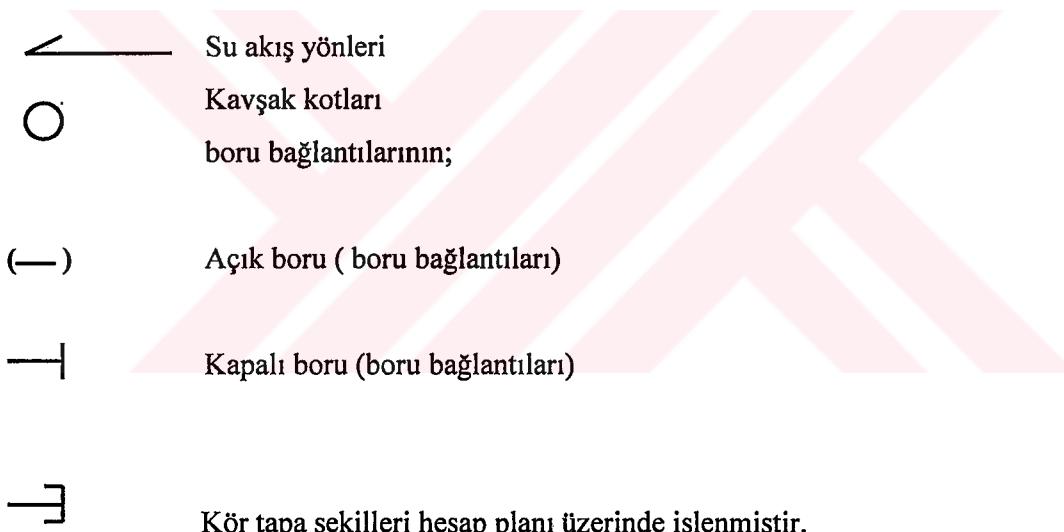
$$S_5(\text{BTK}) - S_4 \text{ (BTK)} / L = [277,89 - 285,89] / 20 = -0,250$$

$$[D Y_2 (\text{BTK}) - S_5 \text{ (BTK)}] / L = [272,89 - 277,89] / 60 = -0,100$$

## BÖLÜM 10 ŞEBEKE HESAPLARI:

### 10.1. Şebekе Hesap Planının Hazırlanması:

Şebekе hesaplarının yapılabilmesi için Şebekе İnşaat Planına ihtiyaç vardır. Şebekе inşaat planı 1/2000 ölçüğünde hazırlanmıştır. Bu plan üzerinde sadece hesabı yapılacak olan borular gösterilmiştir. Çizilen boru planı üzerinden boru uzunlukları ölçülecek bulunmuştur. Bulunan L boyları plana işlenmiştir. Plan üzerinde her borunun başlangıç ve bitimine uygun biçimde numara verilmiştir. Tüm cadde ve sokaklar için kesafet katsayısı ( $k$ ) = 1 alınmıştır. (İller Bankası Su Temin Yönetmeliğine göre alınmıştır.



### 10.2. Şebekе Hesap Tablosunda PVC Basınçlı Borular İçin Hız ve Yük Kaybı Hesapları:

Su dağıtım şebekе hesap tablosu hazırlanırken,  $Q_{\text{şebekе}} = \text{Şebekе hesap debileri}$  tablodan hesaplanmış olup, bu debilere göre D,V,J hesapları; PVC boruları için hazırlanmış Williams Hazen formülü ile tablo haline getirilmiş, tablolardan .

faydalılarak ve ara değerler, interpolasyon yapılarak, bu değerler hesaplanmış ve şebeke tablosuna işlenmiştir.

$$V = \frac{Q}{A} \quad (10.1)$$

$$V = 0,85 * C * R^{0,63} * J^{0,54} \text{ (Samsunlu,A.1997)} \quad (10.2)$$

C = Pürüzsüzlük Katsayısı

C = 150 alınmıştır ( Plastik için ) (Samsunlu,A.1997)

$$R = \frac{D}{4} \text{ Hidrolik Yarıçap (m)} \quad (10.3)$$

### 10.3. Şebeke Hesap Tablosunun Hazırlanması

Boru numaraları verildikten sonra şebek su dağıtım DAL sistemine göre yapılmıştır. DAL sisteminde en uç noktada debi dağıtımları olmadığı için sıfır kabul edilerek dal şebekesi üçten başlanmak üzere projelendirilmiştir. DM<sub>1</sub> deposundan başlamak üzere borulara numara verilmiştir.

#### Şebeke Hesap Tablosundaki Sütunların Hesabı:

**1. Sütun:** Boru numaraları DM<sub>1</sub> noktasından başlamak üzere numaralanmıştır.

**2. Sütun:** Şebeke hesap planında 1/2000 ölçüğünde sokak uzunluklarına göre döşenen boru uzunlukları ölçekli plan üzerinden ölçülererek L ( m ) yazılmıştır.

**3. Sütun:** ( k ) kesafet katsayısı, ilgili temin yönetmeliğine göre kabul edilmiştir.  
( k ) = 1 alınmıştır.

**4. Sütun:** İzafi uzunluk hesabı: ( L<sup>1</sup> )

**5. Sütun:** Fiktif debinin bulunması:

Q = fiktif dağıtım debisi = L/s/m

L<sup>1</sup> = Hayali sokak uzunluğu

L = Hakiki sokak uzunluğu

K = Kesafet katsayısı

$$Q_{\text{Fiktifdebi}} = \frac{1,5 * Q_H}{\sum L'} \quad \text{L/s/m(10.4) formülü ile hesap edilerek bulunmuştur.}$$

**6. Sütun:** İzafi boru debisinin hesabı (P)

$$P = Q * L' \quad (10.5)$$

Bu sütuna fiktif debi ile hayali sokak uzunluğunun çarpımı yani o sokakta dağıtılması düşünülen debi yazılmıştır.

**7. Sütun:** Baş debisinin hesabı yazılır. O borunun başlangıcından giren debi yazılmıştır.

**8. Sütun:** Uç debisi yazılır. Uç debisi hesabı yapılan boruyu terk edecek olan debidir. Bu uç debisi kendinden sonra gelen borular ve eğer varsa borunun ucundan bırakıla-cak özel debilerin toplamı yazılmıştır.

**9. Sütun:** Dağıtıımı yapılacak olan debinin %55'i yazılmıştır. Dağıtıımı yapılacak olan debi boru girişinde  $Q * L'; K$ ; iken boru sonunda sıfırdır.

**10. Sütun:** 8 Sütun ile 9.Sütunların toplamı; yani  $Q_i = Q_{Uç} + 0,55 * P(Q_0)$  (10.6) değerlerinin toplamı yazılmıştır.

**11. Sütun:** O borudan akması gereken yangın debisi  $CQ$  yazılmıştır. Bu debi de nüfusa ve boru cinsine bağlı olarak, Bölüm 4.3. Yangın debileri tablosunda belirtilen (Temin yönetmeliğine göre yangın miktarları yazılmıştır.(Samsunlu,A.,1997)

**12. Sütun:** Hesabı yapılan borunun boyutlandırılmasında kullanılacak olan debi yazılmıştır. Yani 10. Sütun ile 11.Sütunların toplamı yazılmıştır.

$$Q_{\text{hesap}} = Q_i + Q_y \quad (10.7)$$

**13. Sütun:**  $Q_{\text{HESAP}}$  debisini akitacak olan çap ( $\Phi$ ) yazılmıştır. ( $\Phi$ çap,Dmm) D çapı PVC borular için hazırlanmış Williams Hazel tablolarından faydalananarak her borudan akan  $Q_{\text{HESAP}}$  debisini geçiren D çapı seçilmiştir. (ERDEMİGİL,N.1995) D çapı seçilirken hızın  $0,50 < V < V_{\text{max}}$  şartını sağlaması gereklidir ve hızın  $V_{\text{max}} = 0,9\sqrt{D}$  (10.8) formülü ile bulunan hızı geçmemesi şartını sağlayan çap seçilmiştir.

Örneğin;

(106-119) nolu boruda:

$$Q_{\text{HESAP}} = 5,205 \text{ L/s}$$

Bu debi için Williams Hazen tablosundan:

$D = \Phi 100\text{mm}$  lik çap seçilmiştir.

Su temin şartnamesine göre (İller Bankası 1992) boru çapları:

Tali borularda min.  $\Phi 80\text{mm} < D$ ;

Ana borularda, min.  $\Phi 100\text{mm} < D$  seçilmelidir.

**14. Sütun:** Willliams Hazen formülü kullanılarak PVC borular için hazırlanmış tablolar kullanılarak bulunan hidrolik eğim ( $j$ ) değeri binde olarak yazılmıştır.

$$V = 0,85 * C * R^{0,63} * J^{0,54} \quad (10.9)$$

**15. Sütun:**  $Q_{HESAP}$  debisini akıtacak olan  $D$  çapında meydana gelen hız  $V$  (m/s) yazılmıştır.

Hızın Hesaplanması;

Örneğin;

(106-119) nolu boruda;

$$Q_{HESAP} = 5,205 \text{L/s}$$

$$D = \Phi 100\text{mm}$$

$$V = ?$$

$$V = \frac{Q_{HESAP}}{A} = \frac{Q_{HESAP}}{\pi * \frac{D^2}{4}} = \frac{0,0052054}{3,14 * (0,100)^2} \quad (10.10)$$

$$V = \frac{0,02082}{0,0314}$$

$$V = 0,67 \text{m/s}$$
 bulunmuştur.

(Tüm boruların hızları Williams Hazen tabloları kullanılarak ve ara değerler interpolasyon yapılarak hesaplanmıştır.)

**16. Sütun:**  $J * L$  çarpımları (yük kayipları) metre olarak yazılmıştır.

**17. Sütun:** Boru kesişme noktaları yazılmıştır.

**18. Sütun:** Piyezometre kotları yazılmıştır.

### **Piyezometre Kot Hesabı:**

Depo krepin kotundan, depodan çıkan L uzunluğundaki borunun  $J*L$  yük kaybı çıkarılarak elde edilmiştir.

#### **(1) Noktasının Piyezometre Kotu Hesabı:**

(DM<sub>1</sub>-1), (1) Noktasının Piyezometre Kotu Hesabı

$$(DM_1) \text{ Depo Krepin kotu} - (1) \text{ noktasındaki yük kaybı } (J*L) \quad (10.11)$$

$$\text{Piyezometre kotu} = 350,35 - 2,77 = 347,58$$

#### **(21) Noktasının Piyezometre Kotu Hesabı:**

(1 – 21), (21) Noktasının Piyezometre Kotu Hesabı:

$$(1) \text{ Noktasının Piyezometre Kotu} - (21) \text{ Noktasını Yük Kaybı } (J*L) \quad (10.12)$$

$$\text{Piyezometre Kotu} = 347,58 - 0,17 = 347,41$$

#### **(20) Noktasının Piyezometre Kotu Hesabı:**

(1-20), (20) Noktasının Piyezometre Hesabı:

$$(1) \text{ Noktasının Piyezometre Hesabı} - (20) \text{ Noktasının Yük Kaybı } (J*L)$$

(10.13)

$$\text{Piyezometre Kotu} = 347,58 - 0,14 = 347,44$$

**19. Sütun:** Plan üzerinden alınan noktaların arazi kotları işlenmiştir.

**20. Sütun:** Her noktanın Piyezometre kotundan arazi kotu çıkarılarak elde edilen basınç yük-sekliği (m) olarak yazılmıştır.

Şebekede min. statik basınç  $> 20 \approx 30$  m. ve

Şebekede max. statik basınç  $< 80$  m (Samsunlu, 1995)

Zira basınç 80 m'yi geçerse borularda patlama olabilir.

Ayrıca min. statik basınçta  $> 20 \approx 30$  m'den büyük olması istenir.

## BÖLÜM 11. ŞEBEKE HESAP TABLOSU

Tablo 11.1. Üçüncü Bölge Şebeke Hesap Tablosu

BORU	HAKKI UZUNLUK	KESİFET	IZFI UZUNLUK	Q = 0,0003111 L/s/m	P = 0,0271	DEBİLER	BORUDA						KOTLAR			BASING			
							Q <sub>a</sub>	Q <sub>b</sub>	Q <sub>c</sub>	Q <sub>d</sub>	Q <sub>e</sub>	Q <sub>f</sub>	Q <sub>g</sub>	Q <sub>h</sub>	Q <sub>i</sub>	Q <sub>j</sub>	Q <sub>k</sub>	m/s	m.
119-120	142	1	142		0,044	0,044	0,000	0,024	0,024	2,50	2,524	80	0,003111	0,48	0,44	120	321,85	288,00	33,85
119-121	87	1	87		0,027	0,027	0,000	0,014	0,014	2,50	2,514	80	0,003087	0,48	0,26	121	322,03	288,00	34,03
106-119	785	1	785		0,244	0,315	0,071	0,134	0,205	5,00	5,205	100	0,004481	0,67	3,52	119	322,29	287,00	35,29
115-118	322	1	322		0,100	0,100	0,000	0,056	0,056	2,50	2,600	80	0,003290	0,50	1,06	118	321,76	285,00	36,76
115-116	52	1	52		0,016	0,016	0,000	0,008	0,008	2,50	2,508	80	0,003076	0,48	0,16	116	322,66	280,50	42,16
115-117	58	1	58		0,018	0,018	0,000	0,009	0,009	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,18	117	322,64	280,50	42,14
112-115	15	1	115		0,036	0,170	0,134	0,020	0,154	2,50	2,700	80	0,003326	0,52	0,41	115	322,82	280,50	42,82
112-114	56	1	56		0,017	0,017	0,000	0,009	0,009	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,17	114	323,06	275,00	48,06
111-112	16	1	16		0,005	0,192	0,187	0,002	0,189	2,50	2,700	80	0,003526	0,52	0,06	112	323,23	274,00	49,23
111-113	60	1	60		0,019	0,019	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,18	113	323,11	272,00	51,11
107-111	170	1	170		0,053	0,264	0,211	0,029	0,240	2,50	2,740	80	0,003620	0,52	0,63	111	323,29	273,00	50,29
108-109	45	1	45		0,014	0,014	0,000	0,007	0,007	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,14	109	323,66	272,50	51,16
108-110	127	1	127		0,040	0,040	0,000	0,022	0,022	2,50	2,522	80	0,003106	0,48	0,39	110	323,41	268,00	35,41
107-108	35	1	35		0,011	0,065	0,054	0,006	0,060	2,50	2,560	80	0,003196	0,49	0,11	108	323,80	272,50	51,30
106-107	470	1	470		0,146	0,475	0,329	0,080	0,409	2,50	2,910	80	0,004052	0,55	1,90	107	323,91	265,00	58,91
93-106	864	1	864		0,269	1,059	0,790	0,148	0,938	5,00	5,940	100	0,005641	0,77	5,05	106	325,81	258,00	67,81
103-104	62	1	62		0,019	0,018	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,20	104	328,29	277,00	51,29
103-105	90	1	90		0,026	0,028	0,000	0,015	0,015	2,50	2,515	80	0,003089	0,48	0,28	105	328,20	270,00	56,20
101-103	20	1	20		0,006	0,053	0,047	0,003	0,030	2,50	2,550	80	0,003172	0,49	0,06	103	328,48	257,00	71,40
Sayıfa T.	3.576				Genel T.	3.576										Depo ( DM1 ) Krepin kota = 350,35			

$$Q_3 = 0,0003111 \text{ L/s/m}$$

$$Q_3 = 5,00 / 16,068 = 0,0003111 \text{ L/s/m.}$$

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

BORU		DEBİLER		BORUDA		KOTLAR		BASINÇ	
$L$	$K$	$L = K^* L'$	$P = Q_3 L'$	$Q_b$	$Q_{b1}$	$Q_b$	$Q_{b1}$	$Q_H$	$\emptyset$
NO	m.	m.	$l/s/m$	$l/s$	$l/s$	$l/s$	$l/s$	$l/s$	mm
83-85	56	1	56	0,017	0,223	0,206	0,009	0,215	5,00
83-84	165	1	155	0,048	0,048	0,000	0,026	0,026	2,50
81-83	559	1	559	0,173	0,444	0,271	0,095	0,366	5,00
81-82	74	1	74	0,023	0,023	0,000	0,012	0,012	2,50
80-81	202	1	202	0,062	0,529	0,487	0,034	0,501	5,00
80-81/A	75	1	75	0,023	0,023	0,000	0,012	0,012	2,50
64-80	182	1	182	0,057	0,609	0,552	0,031	0,583	5,00
73-75	70	1	70	0,022	0,022	0,000	0,012	0,012	2,50
73-74	112	1	112	0,035	0,035	0,000	0,019	0,019	2,50
71-73	50	1	50	0,016	0,073	0,057	0,008	0,0658	2,50
71-72	90	1	90	0,028	0,028	0,000	0,015	0,015	2,50
68-71	105	1	105	0,033	0,134	0,101	0,018	0,119	2,50
68-69	45	1	45	0,014	0,014	0,000	0,007	0,007	2,50
64-68	125	1	125	0,039	0,187	0,149	0,021	0,169	2,50
64-65	55	1	55	0,017	0,017	0,000	0,009	0,009	2,50
60-64	125	1	125	0,039	0,852	0,813	0,021	0,834	5,00
76-78	170	1	170	0,053	0,053	0,000	0,028	0,029	2,50
76-79	130	1	130	0,040	0,040	0,000	0,022	0,022	2,50
75-76	16	1	16	0,005	0,098	0,093	0,003	0,096	2,50
Sayıfa T.	2,396								
Genel T.	9,485								

$$Q_3 = 0,0003111 \text{ L/s/m}$$

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

BORU	HAKKIKI UZUNLUK	IZFİ UZUNLUK	Q3 =	P =	DEBİLER						BORUDA						KOTLAR						BASINÇ
					Q <sub>b</sub>	Q <sub>u</sub>	Q <sub>o</sub>	Q <sub>1</sub>	Q <sub>y</sub>	Q <sub>H</sub>	Ø	J	V	J <sub>L</sub>	m/s	NO	m.	m.	m.	m.			
75-77	57	1	57	P=Q3*L	0,018	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510	80	0,003054	0,48	0,17	77	341,75	290,00	51,75					
66-75	122	1	122	Q <sub>b</sub> =K*L	0,038	0,154	0,116	0,021	0,136	2,50	2,637	80	0,003377	0,50	0,41	75	341,92	285,00	56,92				
66-67	64	1	64	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,020	0,000	0,011	0,011	2,50	2,511	80	0,003079	0,48	0,20	67	342,13	290,00	52,13					
61-66	140	1	140	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,044	0,218	0,174	0,024	0,198	2,50	2,698	80	0,003521	0,51	0,49	66	342,33	286,00	56,33				
61-62	55	1	55	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,017	0,017	0,000	0,009	0,009	2,50	2,509	80	0,003075	0,48	0,17	62	342,65	290,00	52,65				
60-61	50	1	50	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,016	1,103	0,235	0,009	0,244	2,50	2,743	80	0,003627	0,52	0,18	61	342,82	285,00	57,82				
58-60	60	1	60	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,019	1,974	1,955	0,010	1,985	5,00	6,970	100	0,007693	0,90	0,46	60	343,00	295,00	48,00				
58-59	65	1	65	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,020	0,000	0,011	0,011	2,50	2,511	80	0,003079	0,48	0,20	59	343,26	295,00	48,26					
54-58	261	1	261	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,082	2,076	1,984	0,045	2,039	5,00	7,039	100	0,008353	0,91	2,18	58	343,46	297,00	46,46				
30-70	170	1	170	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,053	0,053	0,000	0,029	0,029	2,50	2,529	80	0,003123	0,49	0,53	70	344,72	270,00	74,72				
30-63	60	1	60	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,019	0,019	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,18	63	345,07	285,00	60,07				
55-30	124	1	124	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,039	0,101	0,072	0,021	0,093	2,50	2,593	80	0,003273	0,49	0,41	30	345,25	288,00	57,25				
55-57	60	1	60	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,019	0,019	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,18	57	345,48	295,00	50,48				
28-55	130	1	130	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,040	0,170	0,130	0,022	0,152	2,50	2,652	80	0,003412	0,50	0,44	55	345,66	295,00	50,66				
28-56	205	1	205	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,064	0,064	0,000	0,035	0,035	2,50	2,535	80	0,003137	0,49	0,64	56	344,58	290,00	54,58				
54-28	115	1	115	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,036	0,270	0,234	0,019	0,253	2,50	2,753	80	0,003651	0,52	0,42	28	345,22	290,00	55,22				
4-54	122	1	122	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,038	2,384	2,346	0,020	2,386	5,00	7,366	100	0,008320	0,94	1,02	54	345,64	310,00	35,64				
9-11	102	1	102	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,032	0,032	0,000	0,016	0,016	2,50	2,517	80	0,003094	0,49	0,32	11	344,96	315,00	29,95				
9-10	48	1	48	Q <sub>b</sub> =Q <sub>u</sub> +Q <sub>o</sub>	0,015	0,015	0,000	0,008	0,008	2,50	2,508	80	0,003072	0,48	0,15	10	345,12	315,00	30,12				
Sayfa T.	2,010		2,010	Genel T.	11,495		11,495																

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

NO	L m.	K L=K'L	UZUNLUK HAKKI UZUNLUK KEŞAFET	Q <sub>3</sub> = IZF UZUNLUK DEBİLER	P = IZAFİ BORU DEBİSİ	Q <sub>b</sub> L/s	Q <sub>u</sub> L/s	Q <sub>o</sub> L/s	Q <sub>1</sub> L/s	Q <sub>y</sub> L/s	Q <sub>H</sub> L/s	Q L/s	J mm	V m/s	J m	NOKTA KAYIP HİZ METREDE KAYIP	BORU GAPI YANGIN DEBİSİ HESAP DEBİSİ	BORU GAPI YANGIN DEBİSİ HESAP DEBİSİ	KOTU ARAZİ KOTU BASINÇ	KOTU ARAZİ KOTU BASINÇ
8-9	24	1	24	0.007	0.054	0.047	0.004	0.051	2.50	2.551	80	0.003174	0.49	0.076	9	345.27	320.00	25.27		
8-12	195	1	195	0.061	0.061	0.000	0.033	0.033	2.50	2.533	80	0.003132	0.48	0.60	12	344.75	321.00	23.75		
6-8	40	1	40	0.012	0.127	0.115	0.006	0.121	2.50	2.621	80	0.003339	0.50	0.13	8	345.35	323.00	22.35		
6-7	42	1	42	0.013	0.013	0.000	0.007	0.007	2.50	2.507	80	0.003070	0.48	0.13	7	345.35	320.00	25.35		
5-6	15	1	15	0.005	0.145	0.140	0.003	0.143	2.50	2.643	80	0.003391	0.50	0.05	6	345.48	326.00	19.48		
17-19	44	1	44	0.014	0.014	0.000	0.008	0.008	2.50	2.508	80	0.003072	0.48	0.14	19	344.57	305.00	39.57		
17-18	68	1	68	0.021	0.021	0.000	0.012	0.012	2.50	2.512	80	0.003082	0.48	0.20	18	344.50	300.00	44.50		
15-17	82	1	82	0.026	0.061	0.035	0.014	0.049	2.50	2.549	80	0.003170	0.49	0.26	17	344.71	310.00	34.71		
15-16	70	1	70	0.022	0.022	0.000	0.012	0.012	2.50	2.512	80	0.003082	0.48	0.21	16	344.75	308.00	38.75		
13-15	68	1	68	0.021	0.104	0.083	0.012	0.095	2.50	2.595	80	0.003278	0.49	0.22	15	344.97	320.00	24.97		
13-14	50	1	50	0.016	0.016	0.000	0.009	0.009	2.50	2.509	80	0.003075	0.48	0.15	14	345.04	315.00	30.04		
5-13	100	1	100	0.031	0.151	0.120	0.017	0.137	2.50	2.637	80	0.003378	0.50	0.34	13	345.19	325.00	20.19		
4-5	240	1	240	0.075	0.371	0.296	0.040	0.337	5.00	5.337	100	0.004706	0.68	1.12	5	345.53	322.00	23.53		
51-52	190	1	190	0.060	0.060	0.000	0.033	0.033	2.50	2.533	80	0.003132	0.48	0.59	52	342.38	265.00	77.38		
51-53	42	1	42	0.013	0.013	0.000	0.007	0.007	2.50	2.507	80	0.003070	0.48	0.12	53	342.86	265.00	77.86		
45-51	292	1	292	0.091	0.164	0.073	0.050	0.123	2.50	2.623	80	0.003342	0.50	0.97	51	342.98	275.00	67.98		
48-50	185	1	185	0.058	0.058	0.000	0.032	0.032	2.50	2.532	80	0.003130	0.48	0.58	50	342.50	262.50	80.50		
48-49	44	1	44	0.014	0.014	0.000	0.008	0.008	2.50	2.508	80	0.003072	0.48	0.13	49	342.95	280.00	62.95		
46-48	130	1	130	0.400	0.112	0.072	0.022	0.094	2.50	2.594	80	0.003275	0.49	0.42	48	343.08	290.00	53.08		
Sayıfa T <sub>1</sub>	1.921		1.921	Genel T <sub>1</sub>	13.416		13.416													

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

NO	m.	m.	L/s/m	L/s	L/s	L/s	L/s	L/s	L/s	L/s	mm	m/s	m.	m.				
46-47	40	1	40	0,012	0,012	0,000	0,006	2,50	2,506	80	0,003068	0,48	0,12	47	343,39	280,00	63,39	
45-46	132	1	132	0,041	0,165	0,124	0,023	2,50	2,647	80	0,003400	0,50	0,44	46	343,51	290,00	53,51	
43-45	57	1	57	0,018	0,347	0,329	0,010	2,50	2,839	80	0,003872	0,53	0,22	45	343,96	290,00	53,96	
43-44	35	1	35	0,011	0,011	0,000	0,006	2,50	2,506	80	0,003068	0,48	0,10	44	344,29	285,00	59,29	
41-43	58	1	58	0,018	0,376	0,358	0,010	2,50	2,868	80	0,003945	0,54	0,23	43	344,18	295,00	49,18	
41-42	43	1	43	0,013	0,000	0,007	0,007	2,50	2,507	80	0,003070	0,48	0,13	42	344,28	295,00	49,28	
39-41	35	1	35	0,011	0,400	0,389	0,008	2,50	2,895	80	0,004014	0,55	0,14	41	344,41	295,00	49,41	
39-40	35	1	35	0,011	0,011	0,000	0,006	2,50	2,506	80	0,003068	0,48	0,10	40	344,45	287,00	57,45	
37-39	270	1	270	0,084	0,485	0,411	0,050	2,50	2,961	80	0,004183	0,56	1,13	39	344,55	290,00	54,55	
37-38	40	1	40	0,012	0,000	0,006	0,006	2,50	2,506	80	0,003068	0,48	0,12	38	345,56	305,00	40,56	
35-37	48	1	48	0,015	0,522	0,507	0,008	2,50	3,015	80	0,004322	0,57	0,20	37	345,68	295,00	50,68	
35-36	32	1	32	0,010	0,010	0,000	0,005	2,50	2,505	80	0,003066	0,48	0,09	36	345,37	285,00	60,37	
34-35	148	1	148	0,046	0,578	0,532	0,025	2,50	3,057	80	0,004435	0,58	0,65	35	345,47	300,00	45,47	
32-34	192	1	192	0,060	0,060	0,000	0,030	2,50	2,530	80	0,003125	0,48	0,60	38	345,40	323,00	22,40	
32-33	75	1	75	0,023	0,023	0,000	0,012	2,50	2,512	80	0,003082	0,48	0,23	33	345,77	300,00	45,77	
34-32	40	1	40	0,012	0,095	0,083	0,006	2,50	2,589	80	0,003264	0,49	0,13	32	346,00	310,00	36,00	
4-34	110	1	110	0,034	0,707	0,673	0,018	2,50	3,191	80	0,004797	0,61	0,33	34	346,13	310,00	36,13	
3-4	32	1	32	0,010	3,472	3,462	0,005	3,487	5,00	8,467	125	0,003185	0,67	0,10	4	346,66	325,00	21,66
3-3A	40	1	40	0,012	0,012	0,000	0,006	2,50	2,506	80	0,003068	0,48	0,12	3A	346,64	320,00	26,64	
Sayı T.				1.462														
Genel T.				14.878														
				14.878														

**Tablo 11.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke hesap tablosu**

BORU		HAKKI UZUNLUK		IZAFİ UZUNLUK		DEBİLER		BORUDA		NOTKA		PYEZOMETRE KOTU		APRIZI KOTU		KOTLAR		BASINÇ	
NO	m.	L	m.	K	$L=K^*L$	P = $Q_3^*L$	$Q_b$	$Q_{bf}$	$Q_o$	$Q_1$	$Q_y$	$Q_H$	$Q$	J	V	$\Delta$	m.	m.	m.
2-3	55	1	55			0,017	3,501	3,484	0,009	3,494	5,00	8,493	125	0,003205	0,67	0,18	3	346,76	325,00
29-31	180	1	180	0,056	0,056	0,001	0,031	0,031	0,010	2,50	2,531	80	0,003127	0,48	0,56	31	345,13	267,00	
29-30	60	1	60			0,019	0,019	0,000	0,010	2,50	2,510	80	0,003077	0,48	0,18	30	345,51	288,00	
26-29	180	1	180	0,056	0,131	0,075	0,031	0,106	2,50	2,606	80	0,003304	0,50	0,59	29	345,69	280,00		
26-28	60	1	60	0,019	0,019	0,000	0,011	0,011	2,50	2,511	80	0,003079	0,48	0,18	28	346,10	290,00		
26-27	55	1	55	0,017	0,017	0,000	0,009	0,009	2,50	2,509	80	0,003075	0,48	0,17	27	346,11	290,00		
24-26	115	1	115	0,036	0,203	0,167	0,020	0,187	2,50	2,687	80	0,003496	0,51	0,40	28	346,28	290,00		
24-25	64	1	64	0,020	0,020	0,000	0,011	0,011	2,50	2,511	80	0,003079	0,48	0,19	25	346,49	300,00		
23-24	130	1	130	0,040	0,263	0,223	0,022	0,254	2,50	2,745	80	0,003752	0,52	0,48	24	346,68	295,00		
23-22	78	1	78	0,024	0,024	0,000	0,013	0,013	2,50	2,513	80	0,003084	0,48	0,24	22	346,93	315,00		
2-23	70	1	70	0,022	0,309	0,287	0,012	0,299	2,50	2,799	80	0,003770	0,53	0,26	23	347,17	320,00		
1-2	42	1	42	0,013	3,823	3,810	0,007	3,817	5,00	8,817	125	0,003669	0,70	0,15	2	347,43	330,00		
1-20	46	1	46	0,014	0,014	0,000	0,007	0,007	2,50	2,507	80	0,003070	0,48	0,14	20	347,44	330,00		
1-21	55	1	55	0,017	0,017	0,000	0,009	0,009	2,50	2,509	80	0,003075	0,48	0,17	21	347,41	331,00		
DM1-1	545	0	0	0,170	5,000	4,830	0,093	4,920	10,00	14,920	150	0,005086	0,91	2,77	1	347,58	331,00		
Sayıfa T.	1.735															DM2	350,35		
Genel T.	16.613																		

$$Q_3 = 0,0003111 \text{ L/s/m}$$

Depo ( DM1 ) Krepin kota = 350,35

$$Q_3 = Q_b / 16.068$$

$$5,00 / 16.068 = 0,0003111 \text{ L/s/m}$$

**Tablo 11.2. İkinci Bölge Şebeke Hesap Tablosu**

BORU	HAKKIKI UZUNLUK	KEŞAFET	IZFI UZUNLUK	P = IZFAF BORU DEBELİSİ	DEBİLER	P = IZFAF BORU DEBELİSİ $L = K^2 L'$	BORUDA			KOTLAR			BASINCı					
							KAYIP	HİZ	NOKTA	KOTU ARAZİ	KOTU ARAZİ	KOTU ARAZİ						
NO	L	K	m.	U/s/m	U/s	U/s	Q <sub>b</sub>	Q <sub>u5</sub>	Q <sub>o</sub>	Q <sub>1</sub>	Q <sub>y</sub>	Q <sub>H</sub>	m.					
135-M1	112	1	112	0,058	0,058	0,000	0,032	0,032	5,00	5,032	100	0,004172	0,64	0,46	M1	285,01	240,00	45,01
189-192	156	1	156	0,081	0,081	0,000	0,045	0,045	2,50	2,545	80	0,003160	0,49	0,49	192	284,79	235,00	49,79
189-190	60	1	60	0,031	0,031	0,000	0,017	0,017	2,50	2,517	80	0,003094	0,49	0,18	190	285,09	233,00	52,09
135-189	60	1	60	0,031	0,143	0,112	0,017	0,129	2,50	2,630	80	0,003361	0,50	0,20	189	285,28	237,00	48,28
133-135	95	1	95	0,050	0,251	0,201	0,028	0,229	5,00	5,229	100	0,004525	0,67	0,42	135	285,48	240,00	45,48
197-195	480	1	480	0,250	0,250	0,000	0,140	0,140	2,50	2,640	80	0,003384	0,50	1,62	195	284,09	245,00	39,09
197-196	266	1	266	0,139	0,139	0,000	0,076	0,076	2,50	2,580	80	0,003243	0,49	0,86	196	284,85	263,00	21,85
133-197	50	1	50	0,026	0,415	0,389	0,014	0,403	2,50	2,900	80	0,004027	0,55	0,20	197	285,71	240,00	45,71
131-133	198	1	198	0,102	0,768	0,666	0,056	0,722	5,00	5,772	100	0,005423	0,73	1,06	133	285,91	240,00	45,91
177-178	208	1	208	0,108	0,108	0,000	0,060	0,060	2,50	2,560	80	0,003198	0,49	0,66	178	286,01	253,00	33,01
177-179	465	1	465	0,242	0,242	0,000	0,133	0,133	2,50	2,633	80	0,003368	0,50	1,57	179	285,10	260,00	25,10
131-177	75	1	75	0,039	0,389	0,350	0,021	0,371	2,50	2,871	80	0,003953	0,54	0,29	177	286,67	245,00	41,67
129-131	188	1	188	0,103	1,260	1,157	0,060	1,217	5,00	6,217	100	0,006242	0,80	1,24	131	286,97	250,00	36,97
182-132	66	1	66	0,034	0,034	0,000	0,019	0,019	2,50	2,520	80	0,003101	0,49	0,20	132	286,70	250,00	38,70
182-134	98	1	98	0,051	0,051	0,000	0,028	0,028	2,50	2,530	80	0,003125	0,48	0,30	134	286,60	240,00	46,60
181-182	146	1	146	0,075	0,160	0,085	0,041	0,126	2,50	2,630	80	0,003361	0,50	0,48	182	286,90	260,00	26,90
187-136	58	1	58	0,030	0,030	0,000	0,017	0,017	2,50	2,520	80	0,003101	0,49	0,18	136	286,93	240,00	46,93
187-188	150	1	150	0,078	0,078	0,000	0,043	0,043	2,50	2,543	80	0,003155	0,49	0,47	188	286,64	247,00	39,64
183-187	50	1	50	0,026	0,134	0,108	0,014	0,122	2,50	2,620	80	0,003337	0,50	0,17	187	287,11	250,00	37,11
Sayıfı T:	2.988		2.988	Genel T:	19.601										Depo ( DY1 ) Krepin kota = 300,00			

$$Q2 = 0,000521 \text{ L/s/m.}$$

$$Q2 = q2 / 12,474 = 6,50 / 12,474 = 0,000521 \text{ L/s/m.}$$

**Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu**

NO	L m.	K L/m	UZUNLUK m.	BORU HAKKI UZUNLUK m.	KESAFET	IZFI UZUNLUK m.	IZFAI BORU DEBİSİ L/s	ÜÇ DEBİSİ L/s	0,55 P Q <sub>2</sub> = P = P=Q <sub>2</sub> *L'	Q <sub>b</sub> L/s	Q <sub>g</sub> L/s	Q <sub>t</sub> L/s	Q <sub>y</sub> L/s	Q <sub>h</sub> L/s	Q J	V m/s	J <sub>L</sub> m	NO	m. m.	m. m.	m. m.	m. m.	BASINCI ARTIZI KOTU PYEZOMETRE NOKTA KAYIP HZ	METREDE KAYIP BORU ÇAPı YANGIN DEBİSİ HESAP DEBİSİ	BASINCI ARTIZI KOTU PYEZOMETRE NOKTA KAYIP HZ	
183-182	120	1	120				0,052	0,062	0,000	0,034	0,034	2,50	2,530	80	0,003125	0,48	0,38	182	286,90	260,00	26,90					
181-183	30	1	30				0,016	0,372	0,196	0,008	0,204	2,50	2,700	80	0,003526	0,51	0,11	183	287,28	255,00	32,28					
180-181	40	1	40				0,020	0,552	0,011	0,543	2,50	3,043	80	0,004281	0,57	0,17	181	287,39	258,00	29,39						
185-144	42	1	42				0,022	0,022	0,000	0,012	0,012	2,50	2,512	80	0,003082	0,48	0,13	144	287,08	248,00	39,08					
185-145	45	1	45				0,023	0,023	0,000	0,013	0,013	2,50	2,513	80	0,003084	0,48	0,14	145	287,07	240,00	47,07					
184-185	80	1	80				0,042	0,087	0,045	0,023	0,068	2,50	2,568	80	0,003214	0,49	0,25	185	287,21	245,00	42,21					
184-137	83	1	83				0,043	0,043	0,000	0,020	0,024	2,50	2,524	80	0,003110	0,48	0,25	137	287,21	240,00	47,21					
180-184	29	1	29				0,015	0,145	0,130	0,008	0,138	2,50	2,640	80	0,003384	0,50	0,09	184	287,47	255,00	32,47					
129-180	130	1	130				0,067	0,764	0,697	0,037	0,734	2,50	3,234	80	0,004965	0,62	0,65	180	287,56	260,00	27,56					
128-129	75	1	75				0,039	2,063	2,024	0,021	2,045	5,00	7,046	100	0,008363	0,92	0,63	129	288,21	250,00	38,21					
171-130	82	1	82				0,043	0,043	0,000	0,024	0,024	2,50	2,524	80	0,003110	0,48	0,26	130	288,16	257,00	31,16					
171-172	92	1	92				0,048	0,048	0,000	0,026	0,026	2,50	2,526	80	0,003115	0,48	0,28	172	288,13	247,00	41,13					
128-171	125	1	125				0,065	0,156	0,091	0,036	0,127	2,50	2,630	80	0,003361	0,50	0,42	171	288,42	248,50	39,92					
127-123	55	1	55				0,029	2,248	2,219	0,016	2,235	5,00	7,235	100	0,008246	0,92	0,45	128	288,84	265,00	23,84					
127-139	198	1	198				0,103	0,103	0,000	0,060	0,060	2,50	2,560	80	0,003196	0,49	0,63	139	288,86	240,00	48,66					
126-127	105	1	105				0,054	2,405	2,351	0,030	2,380	5,00	7,380	100	0,008358	0,94	0,88	127	289,29	260,00	29,29					
128-87	570	1	570				0,297	0,000	0,163	0,163	0,163	2,50	2,663	80	0,003439	0,51	1,96	87	288,21	267,00	21,20					
126-170	150	1	150				0,078	0,078	0,000	0,043	0,043	2,50	2,543	80	0,003155	0,49	0,47	170	289,70	240,00	49,70					
125-126	145	1	145				0,075	2,855	2,780	0,041	2,821	5,00	7,821	100	0,009547	1,00	1,38	126	290,17	250,00	40,17					
Sayfa T.	2.196		5.184																							
Genel T.	21.797																									

$$Q_2 = Q_2 / 12.474 = 1,5 * 4,33 / 12.474 = 0,000521 \text{ L/s/m}$$

**Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu**

**Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu**

BORU	HAKKI UZUNLUK	IZFI UZUNLUK	KESAFET	DEBILER	BORUDA										KOTLAR										BASINC
					$P = Q_2^* L$	$Q_b$	$Q_u$	$Q_d$	$Q_1$	$Q_f$	$Q_H$	$Q$	$J$	$V$	$\frac{J}{V}$	METREDE KAYIP	KAYIP	HIZ	NOKTA	PİYEZOMETRE	KOTU	APRIZI	KOTU		
123-124	72	1	72		0,038	4,783	4,745	0,021	4,766	5,00	9,770	125	0,004385	0,76	0,32	124	292,46	225,00	67,46						
122A-122C	232	1	232		0,121	0,121	0,000	0,067	0,087	2,50	2,570	80	0,003219	0,49	0,75	122C	291,09	240,00	51,09						
122A-122B	53	1	53		0,028	0,028	0,000	0,016	0,015	2,50	2,515	80	0,003089	0,49	0,16	122B	291,68	240,00	51,68						
123-122A	263	1	263		0,137	0,286	0,149	0,075	0,224	2,50	2,720	80	0,003673	0,51	0,93	122A	291,84	258,00	33,84						
152-123	77	1	77		0,040	5,109	5,069	0,022	5,091	5,00	10,090	125	0,004695	0,80	0,36	123	292,78	240,00	52,78						
148-151	25	1	25		0,013	0,000	0,007	0,007	0,007	2,50	2,507	80	0,003070	0,48	0,07	151	292,11	250,00	42,11						
148-149	42	1	42		0,022	0,222	0,000	0,012	0,012	2,50	2,512	80	0,003082	0,48	0,13	149	292,05	260,00	32,05						
147-148	60	1	60		0,031	0,068	0,035	0,018	0,053	2,50	2,553	80	0,003179	0,49	0,19	148	292,18	250,80	41,38						
147-122	125	1	125		0,065	0,065	0,000	0,036	0,036	2,50	2,536	80	0,003140	0,48	0,39	122	291,98	250,00	41,98						
152-147	218	1	218		0,114	0,245	0,131	0,083	0,194	2,50	2,694	80	0,003512	0,51	0,76	147	292,37	230,00	62,37						
166-152	68	1	68		0,035	5,389	5,354	0,019	5,373	5,00	10,373	125	0,004956	0,82	0,34	152	292,14	230,00	63,14						
168-150	168	1	168		0,088	0,088	0,000	0,048	0,048	2,50	2,548	80	0,003167	0,48	0,53	150	291,79	255,00	36,79						
168-81A	120	1	120		0,062	0,062	0,000	0,034	0,034	2,50	2,534	80	0,003135	0,48	0,37	81A	291,95	270,00	21,95						
169-74	16	1	16		0,008	0,008	0,000	0,004	0,004	2,50	2,504	80	0,003063	0,48	0,05	74	292,09	270,00	22,09						
169-78	40	1	40		0,021	0,021	0,000	0,012	0,012	2,50	2,512	80	0,003082	0,48	0,12	78	292,02	265,00	27,02						
168-169	58	1	58		0,030	0,030	0,000	0,017	0,017	2,50	2,517	80	0,003094	0,49	0,18	169	292,14	265,00	27,14						
167-168	90	1	90		0,047	0,227	0,180	0,026	0,206	2,50	2,706	80	0,003540	0,51	0,32	168	292,32	257,50	34,82						
166-167	122	1	122		0,064	0,064	0,000	0,035	0,035	2,50	2,535	80	0,003438	0,48	0,38	78	292,26	265,00	27,26						
Sayı T.	2.064				General T.	27.486										0,54	0,84	167	292,64	245,00	47,64				
						10.873																			

**Tablo 11.2. (Devam) İkinci bölge şebeke hesap tablosu**

BORU	HAKKI UZUNLUK	IZFI UZUNLUK	Q 2 =	P =	DEBİLER				NOKTA				PIYEZOMETRE				ARAZİ KOTU				BASINÇ
					IZAFİ BORU DEBİSİ	ÜĞ DEBİSİ	Q <sub>b</sub>	Q <sub>a</sub>	Q <sub>1</sub>	Q <sub>y</sub>	Q <sub>H</sub>	Q	J	V	J <sub>L</sub>	m/s	NO	m.	m.	m.	
NO	m.	m.	m.	Q <sub>2</sub> = Q <sub>2*</sub> L	P = Q <sub>2*</sub> L	Q <sub>b</sub>	Q <sub>a</sub>	Q <sub>1</sub>	Q <sub>y</sub>	Q <sub>H</sub>	Q	J	V	J <sub>L</sub>	m/s	NO	m.	m.	m.	m.	
160-166	35	1	35		0,018	5,810	5,792	0,009	5,801	5,00	10,800	125	0,005345	0,84	0,19	166	293,48	230,00	230,00	63,48	
158-153	170	1	170		0,089	0,089	0,000	0,049	0,049	2,50	2,549	80	0,003170	0,49	0,54	153	292,79	230,00	230,00	62,79	
158-159	120	1	120		0,062	0,062	0,000	0,034	0,034	2,50	2,534		0,003135	0,48	0,38	159	292,95	245,00	245,00	47,95	
160-158	98	1	98		0,051	0,202	0,151	0,028	0,179	2,50	2,680		0,003479	0,51	0,34	158	293,33	225,00	225,00	68,33	
161-160	120	1	120		0,063	6,075	6,012	0,035	6,050	5,00	11,050	125	0,005575	0,87	0,67	160	293,67	227,00	227,00	66,67	
153-155	40	1	40		0,021	0,021	0,000	0,012	0,012	2,50	2,512		0,003082	0,48	0,12	155	293,42	230,00	230,00	63,42	
153-154	80	1	80		0,041	0,041	0,000	0,023	0,023	2,50	2,500		0,003054	0,48	0,24	154	293,30	240,00	240,00	53,30	
156-153	85	1	85		0,044	0,106	0,026	0,024	0,086	2,50	2,590		0,003266	0,48	0,27	153	293,54	230,00	230,00	63,54	
156-157	76	1	76		0,040	0,040	0,000	0,022	0,022	2,50	2,522		0,003106	0,48	0,23	157	293,59	240,00	240,00	53,59	
161-156	150	1	150		0,078	0,225	0,147	0,043	0,190	2,50	2,690		0,003502	0,51	0,52	156	293,82	240,00	240,00	53,82	
161-152	50	1	50		0,026	0,026	0,000	0,014	0,014	2,50	2,514		0,003087	0,48	0,15	162	294,19	240,00	240,00	54,19	
163A-161	315	1	315		0,164	6,490	6,326	0,090	6,416	5,00	11,416	125	0,005917	0,89	1,86	161	294,34	250,00	250,00	44,34	
163A-165	125	1	125		0,065	0,065	0,000	0,036	0,036	2,50	2,536		0,003139	0,48	0,39	165	295,48	230,00	230,00	65,48	
163-164	37	1	37		0,019	0,019	0,000	0,010	0,010	2,50	2,510		0,003077	0,48	0,11	164	295,76	262,00	262,00	33,76	
163A-163	100	1	100		0,052	0,136	0,084	0,029	0,113	2,50	2,613		0,003321	0,50	0,33	163	295,87	257,00	257,00	38,87	
DY1-163A	620	0	0		0,000	6,500	6,500	0,000	6,500	10,00	16,500	150	0,006128	1,00	3,80	163A	296,20	275,00	275,00	21,20	
Sayfa T.	2.221																				DY1
Genel T.	29,707																				

Depo ( DY1 ) Krepin kotu = 300,00  
 $Q_2 = 0,000521 \text{ L/s/m}$ .

**Tablo 11.3.Birinci Bölge Şebeke Hesap Tablosu**

$$q_1 = 0,000604 \text{ L/s/m}.$$

**Tablo 11.3. (Devam) Birinci bölge şebeke hesap tablosu**

BORU	HAKKI UZUNLUK	IZF UZUNLUK	KESAFET	Q1 = $\frac{L}{K}$	P = $Q1 \cdot L$	IZAFI BORU DEBİSLİ	ÜG DEBİSLİ	0,55 P	$Q_u + Q_o$	YANGIN DEBİSLİ	HESAP DEBİSLİ	BORU ÇAPı	KAVIP HİZ	NOKTA	PIYEZOMETRE KOTU	ARAZİ KOTU	KOTLAR	BORDA	DEBİLER	UZUNLUK	NO	m.	L/s/m	L/s	L/s	L/s	L/s	L/s	mm	m/s	m	m.	m.	m.	m.	BASINC
204-208	38	1	38	0,023	0,180	0,157	0,013	0,169	2,50	2,669	80	0,003454	0,50	0,13	206	263,02	225,00	38,02																		
204-205	132	1	132	0,079	0,079	0,000	0,043	0,043	2,50	2,543	80	0,003155	0,48	0,42	205	262,73	205,00	57,73																		
202-204	87	1	87	0,053	0,312	0,259	0,029	0,288	2,50	2,788	80	0,003741	0,52	0,33	204	263,15	227,00	36,15																		
198-202	25	1	25	0,015	1,256	1,241	0,008	1,249	2,50	3,750	80	0,006472	0,72	0,16	202	263,48	238,00	25,48																		
198-198A	56	1	56	0,034	0,034	0,000	0,018	0,018	2,50	2,520	80	0,003101	0,48	0,17	198A	263,47	235,00	28,47																		
208-198	280	1	280	0,168	1,458	1,290	0,092	1,382	2,50	3,882	80	0,006574	0,73	1,84	198	263,64	236,00	27,64																		
208-210	50	1	50	0,030	0,030	0,000	0,016	0,016	2,50	2,516	80	0,003091	0,48	0,15	210	265,33	225,00	40,33																		
200A-209	80	1	80	0,048	1,536	1,480	0,026	1,514	2,50	4,014	80	0,007294	0,76	0,58	209	285,48	240,00	25,48																		
DY2-200A	820	0	0	0,000	3,300	3,300	0,000	3,300	10,00	13,300	125	0,007857	1,03	6,44	200A	286,06	240,00	26,06																		
Sayfa T.	1.568																																			
Genel T.	36.055																																			

$$Q_1 = 0,000601 \text{ L/s/m.}$$

$$Q_1 = q_1 / 5,490 = 1,5 * 2,20 / 5,490 = 0,000601 \text{ L/s/m.}$$

Depo ( DY2 ) Krepin kota = 272,50

## BÖLÜM 12. ŞEBEKE BORU METRAJ TABLOSU

**Tablo 12.1. Üçüncü Bölge Şebeke Boru Metraj Tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
119 - 120	142						
119 - 121	87						
		106 - 119	785				
115 - 118	322						
115 - 116	52						
115 - 117	58						
112 - 115	115						
112 - 114	56						
111 - 112	16						
111 - 113	60						
107 - 111	170						
106 - 107	470						
		93 - 106	864				
103 - 104	62						
103 - 105	90						
101 - 103	20						
101 - 102	102						
99 - 101	140						
99 - 100	124						
94 - 99	225						
94 - 95	142						
96 - 97	32						
96 - 98	115						
94 - 96	100						
93 - 94	266						
		89 - 93	250				
90 - 91	98						
90 - 92	105						
89 - 90	22						
		88 - 89	145				
88 - 91A	200						
			786	85 - 88	786		
86 - 87	275						
86 - 87	236						
85 - 86	150						
		83 - 85	56				
83 - 84	155						
		81 - 83	559				
		80 - 81	202				
80 - 81A	75						
SAYFA TOP.	4 282		2861		786		0

**Tablo 12.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke boru metraj tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
Ön. Sayfa Top.	4 282		2861		786		0
		64 - 80	182				
73 - 75	70						
73 - 74	112						
64 - 65	55						
		60 - 64	125				
76 - 79	130						
75 - 76	16						
66 - 75	122						
61 - 66	140						
60 - 61	50						
		58 - 60	60				
58 - 59	65						
	.	54 - 58	261				
54 - 28	115						
		4 - 54	122				
9 - 11	102						
9 - 10	48						
8 - 9	24						
8 - 12	195						
6 - 8	40						
6 - 7	42						
5 - 6	15						
17 - 19	44						
17 - 18	68						
15 - 17	82						
15 - 16	70						
13 - 15	68						
13 - 14	50						
5 - 13	100						
		4 - 5	240				
51 - 52	190						
51 - 53	42						
45 - 51	292						
48 - 50	185						
46 - 48	130						
45 - 46	132						
43 - 45	57						
41 - 43	58						
41 - 42	43						
39 - 41	35						
37 - 39	270						
SAYFA TOP.	7 539		3851		786		0

**Tablo 12.1. (Devam) Üçüncü bölge şebeke boru metraj tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
Ön. Sayfa Top.	7 539		3851		736		0
37 - 38	40						
35 - 37	48						
35 - 36	32						
34 - 35	148						
32 - 8	192						
32 - 33	75						
34 - 32	40						
4 - 34	110						
				3 - 4	32		
3 - 3A	40						
				2 - 3	55		
29 - 30	60						
				1 - 2	42		
						DM1 - 1	545
TOPLAM	8 324		3851		915		545

**Tablo 12.2.İkinci Bölge Şebeke Boru Metraj Tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
135 - 189	60	135 - 136	142				
197 - 195	480	133 - 135	95				
197 - 196	266						
133 - 197	50						
				131 - 133	196		
177 - 178	208						
177 - 179	465						
131 - 177	75						
		129 - 131	198				
182 - 134	98						
181 - 182	145						
180 - 181	40						
185 - 144	42						
185 - 145	45						
184 - 185	80						
184 - 137	83						
180 - 184	29						
129 - 180	130						
		128 - 129	75				
171 - 130	82	127 - 128	55				
127 - 139	198	126 - 127	105				
126 - 87	570						
126 - 170	150	125 - 126	145				
125 - 138	180						
		i		124 - 125	330		
		146 - 136	95				
193 - 133	84						
146 - 193	364						
		142 - 146	600				
173 - 175	85						
173 - 174	170						
142 - 173	115						
		141 - 142	144				
141 - 176	66						
SAYFA TOP.	4 360		1654		526		0

**Tablo 12.2. (Devam) İkinci bölge şebeke boru metraj tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
Ön. Sayfa Top.	4 360		1654		526		0
		140 - 141	108				
186 - 144	50						
186 - 143	72						
140 - 186	240						
		124 - 140	600				
				123 - 124	72		
122A - 122C	232						
122A - 122B	53						
123 - 122A	263						
				152 - 123	77		
147 - 148	60						
147 - 122	125						
				166 - 152	68		
168 - 81A	120						
169 - 74	16						
168 - 169	58						
167 - 168	90						
166 - 167	215						
				160 - 166	35		
158 - 153	170						
158 - 159	120						
160 - 158	98						
				161 - 160	120		
153 - 155	40						
153 - 154	80						
156 - 153	85						
156 - 157	76						
161 - 156	150						
161 - 162	50						
				163A - 161	315		
163 - 165	125						
163 - 164	37						
163A - 163	100						
						DY1 - 163A	620
TOPLAM	7 085		2362		1213		620

**Tablo 12.3.Birinci Bölge Şebeke Boru Metraj Tablosu**

Ø 80 PVC		Ø 100 PVC		Ø 125 PVC		Ø 150 PVC	
DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK	DÜĞÜM NOKTA NO	UZUNLUK
219 - 221	1030						
219 - 220	145						
217 - 219	368						
217 - 218	382						
215 - 217	280						
215 - 216	170						
213 - 215	155						
211 - 213	100						
200A - 211	245						
199 - 207	740						
199 - 200	178						
155 - 199	192						
155 - 201	155						
202 - 155	135						
206 - 207	196						
206 - 208	65						
204 - 206	38						
202 - 204	87						
198 - 202	25						
209 - 198	280						
200A - 209	80						
		DY2 - 200A	820				
SAYFA TOP.	5 046		0		820		0

**Tablo 12.4.Şebeke Genel Boru Metraj Tablosu**

Ø80 PVC		Ø100 PVC		Ø125 PVC		Ø150 PVC	
Birinci B. Şebeke	5046	Birinci B. Şebeke	0	Birinci B. Şebeke	820	Birinci B. Şebeke	0
İkinci B. Şebeke	7085	İkinci B. Şebeke	2362	İkinci B. Şebeke	1213	İkinci B. Şebeke	620
Üçüncü B. Şebeke	8324	Üçüncü B. Şebeke	3851	Üçüncü B. Şebeke	915	Üçüncü B. Şebeke	545
DY1 - DY2 Bağ.Hattı	0	DY1 - DY2 Bağ.Hattı	300	DY1 - DY2 Bağ.Hattı	0	DY1 - DY2 Bağ.Hattı	0
DY1 - DM1 Bağ.Hattı	0	DY1 - DM1 Bağ.Hattı	915	DY1 - DM1 Bağ.Hattı	0	DY1 - DM1 Bağ.Hattı	0
<b>TOPLAM</b>	<b>20455</b>	<b>TOPLAM</b>	<b>7428</b>	<b>TOPLAM</b>	<b>2948</b>	<b>TOPLAM</b>	<b>1165</b>

Boru Metraji Genel Toplamları = 31996 m

## BÖLÜM 13. TERFİ HATTI VE ELEKTROMOTOPOMP HESABI

**Boru Çapı Tesbiti :**  $D = 1,5(Q)^{1/2} = 1,5(0,005)^{1/2} = 0,106 \text{ m.}$  (13.1)

$Q = 5 \text{ L/s}$   $\Phi 100 \text{ mm. PVC Boru İçin}$   $V = 0,64 \text{ m/s}$   $J = 0,004166$

En uygun terfi hattı hızı  $0,45 < V = 0,64 < 0,65 \text{ m/s}$  kuralı sağlanıyor.

**$\Phi 100 \text{ mm. (ND10) Boru için terfi hattı hesabı :}$**

$Q = 5 \text{ L/s}$   $V = 0,64 \text{ m/s}$   $J = 0,004166$

$L = 915 \text{ m.}$   $J * L = 3,81 \text{ m.}$

$K.K. = 300 \text{ m.}$   $GBK = 353,35 \text{ m.}$   $ZK_{\text{Max}} = 364,93 \text{ m.}$

$H_m = (364,93 - 300) + 3,81 + 5,26 = 74 \text{ m.}$

$Q = 5 \text{ L/s için } \rightarrow n_p = 0,55$

$$N_m = \frac{Q * H_m}{102 * \eta_p} * 1,20 = \frac{5 * 74}{102 * 0,55} * 1,20 = 7,91 \text{ KW} \rightarrow 8 \text{ KW} \quad (13.2)$$

**Darbe hesabı :**

$H_0 = 74 \text{ m.}$

$$a = \frac{9900}{\sqrt{43,8 + k * \frac{D}{e}}} \quad (13.3) \quad D = 100 \text{ mm.} \quad e = 5 \text{ mm.} \quad k = 33,3 \text{ (PVC Boruda)}$$

$$a = \frac{9900}{\sqrt{43,8 + 33,3 * \frac{100}{5}}} = 370 \text{ m/s}$$

$$\Delta H = \frac{a * V_{\text{ort}}}{g} = \frac{370 * 0,64}{9,81} = 24,14 \text{ m.} \quad (13.4)$$

$$P_{\max} = H_0 + \Delta H = 74 + 24,14 = 98,14 < P_{\text{em}} = 100 \text{ m.} \quad (\text{Süpresyon yoktur.}) \quad (13.5)$$

$$P_{\min} = H_0 - \Delta H = 74 - 24,14 = 46,86 > P_{\text{em}} = 0 \text{ m.} \quad (\text{Depresyon yoktur.}) \quad (13.6)$$

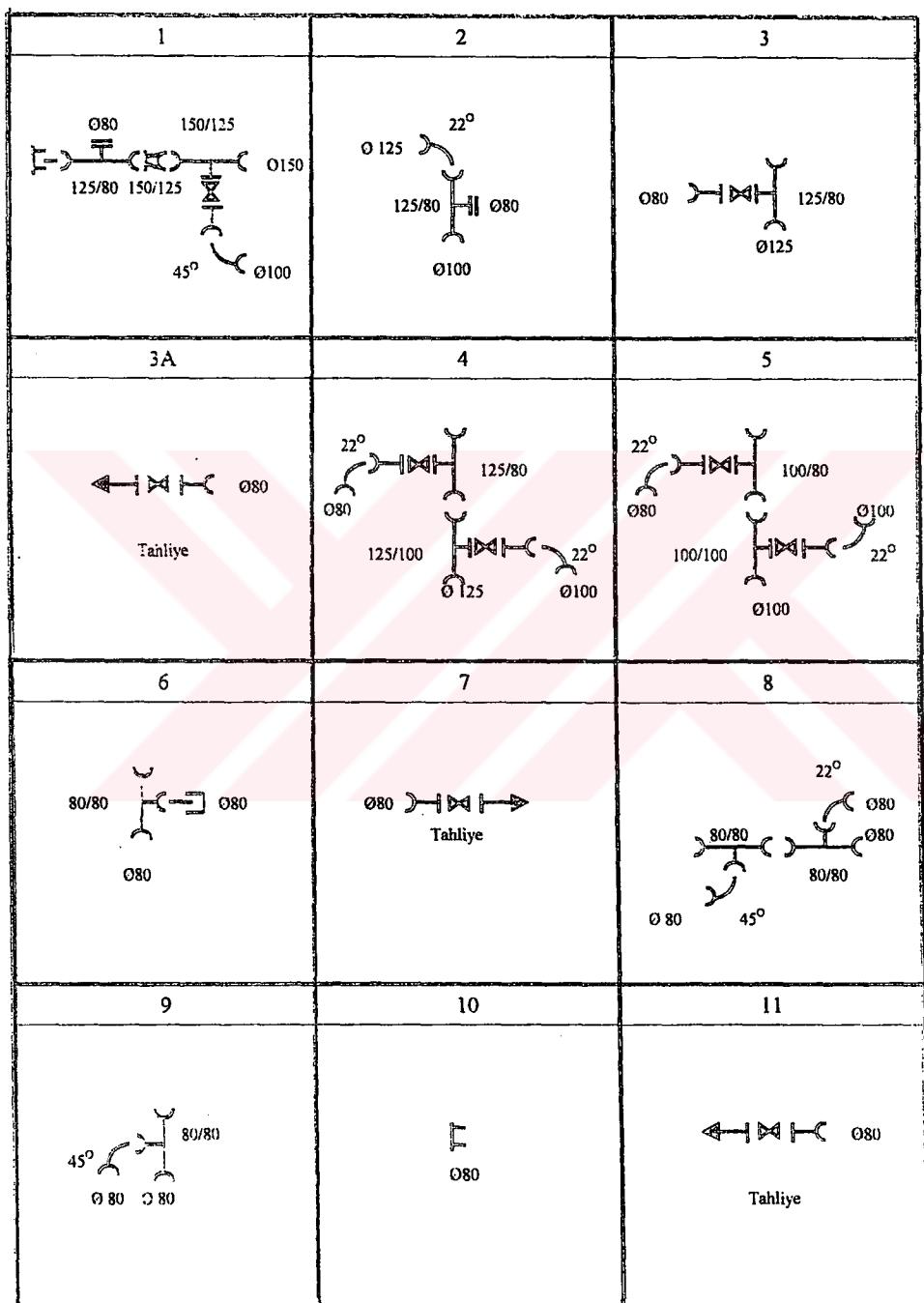
Hatta depresyon ve süpresyon meydana gelmemektedir. Hava kazanına ihtiyaç yoktur.

Terfi Merkezinde :

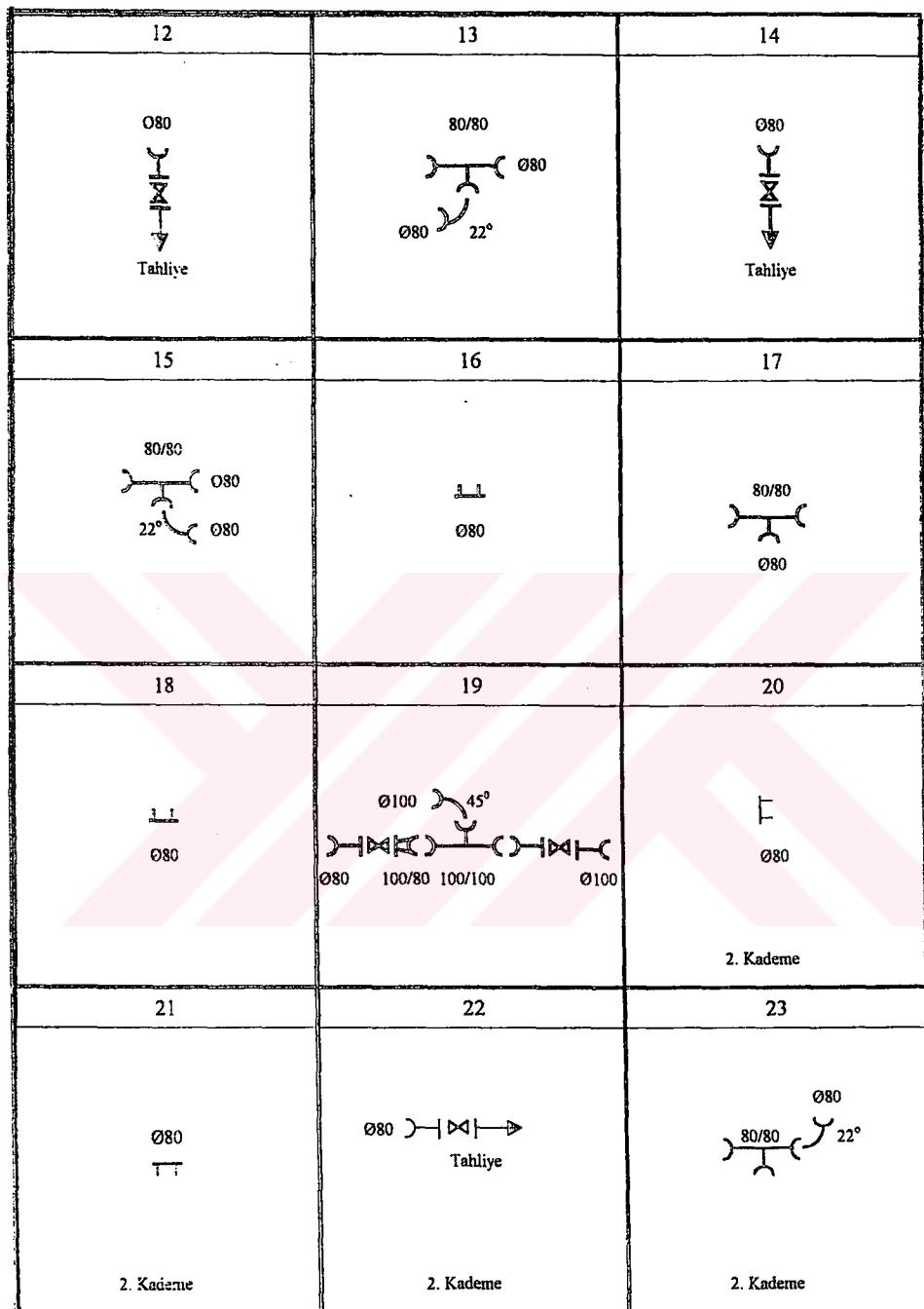
$Q = 5 \text{ L/s}$
$H_m = 74 \text{ m.}$
$N_m = 8 \text{ KW}$

karakteristiginde bir adet asil, bir adet yedek olmak üzere iki adet yatay milli elektromotopomp tesis edilecektir.

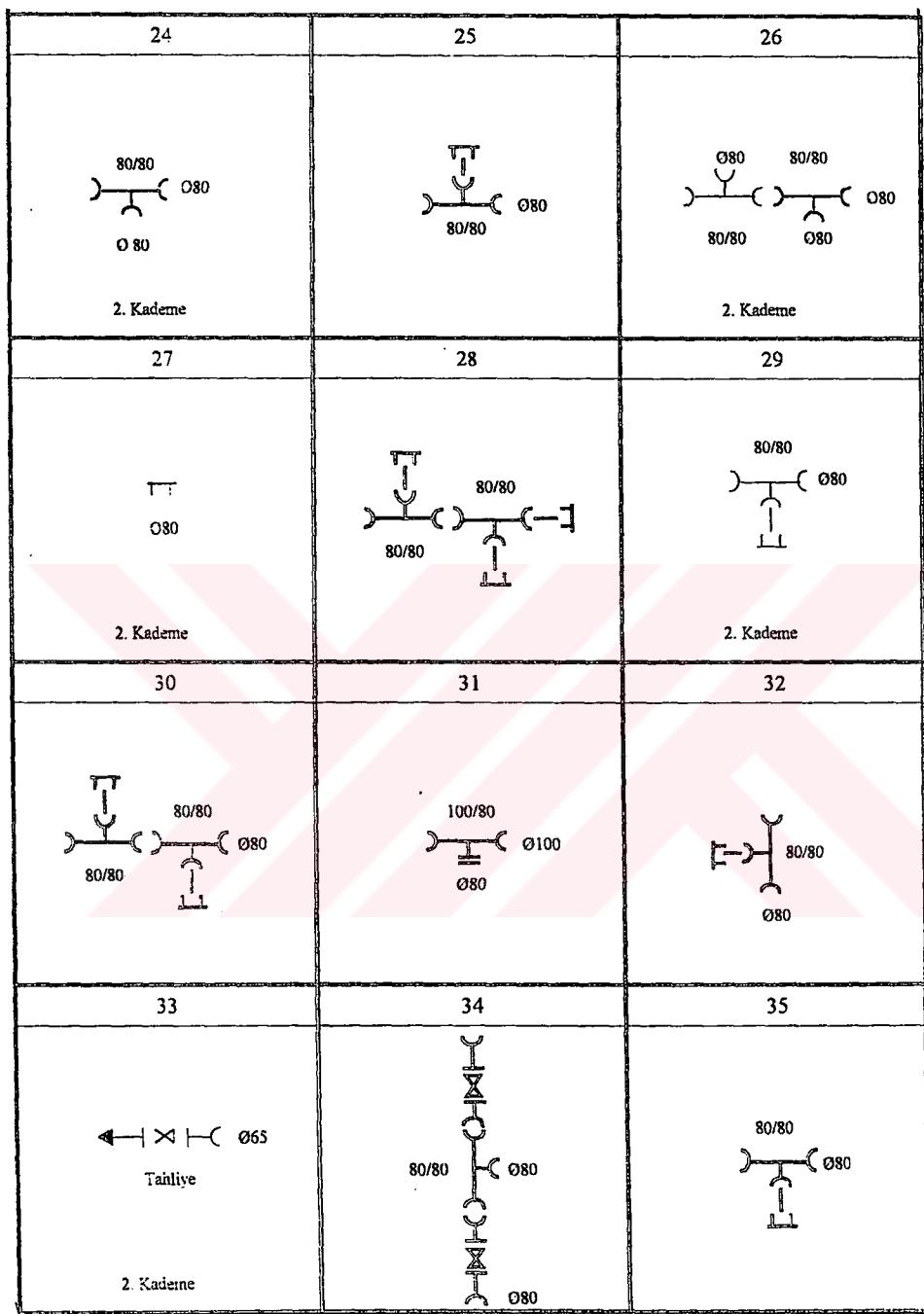
## BÖLÜM 14. ŞEBEKE DÜĞÜM NOKTA DETAYLARI



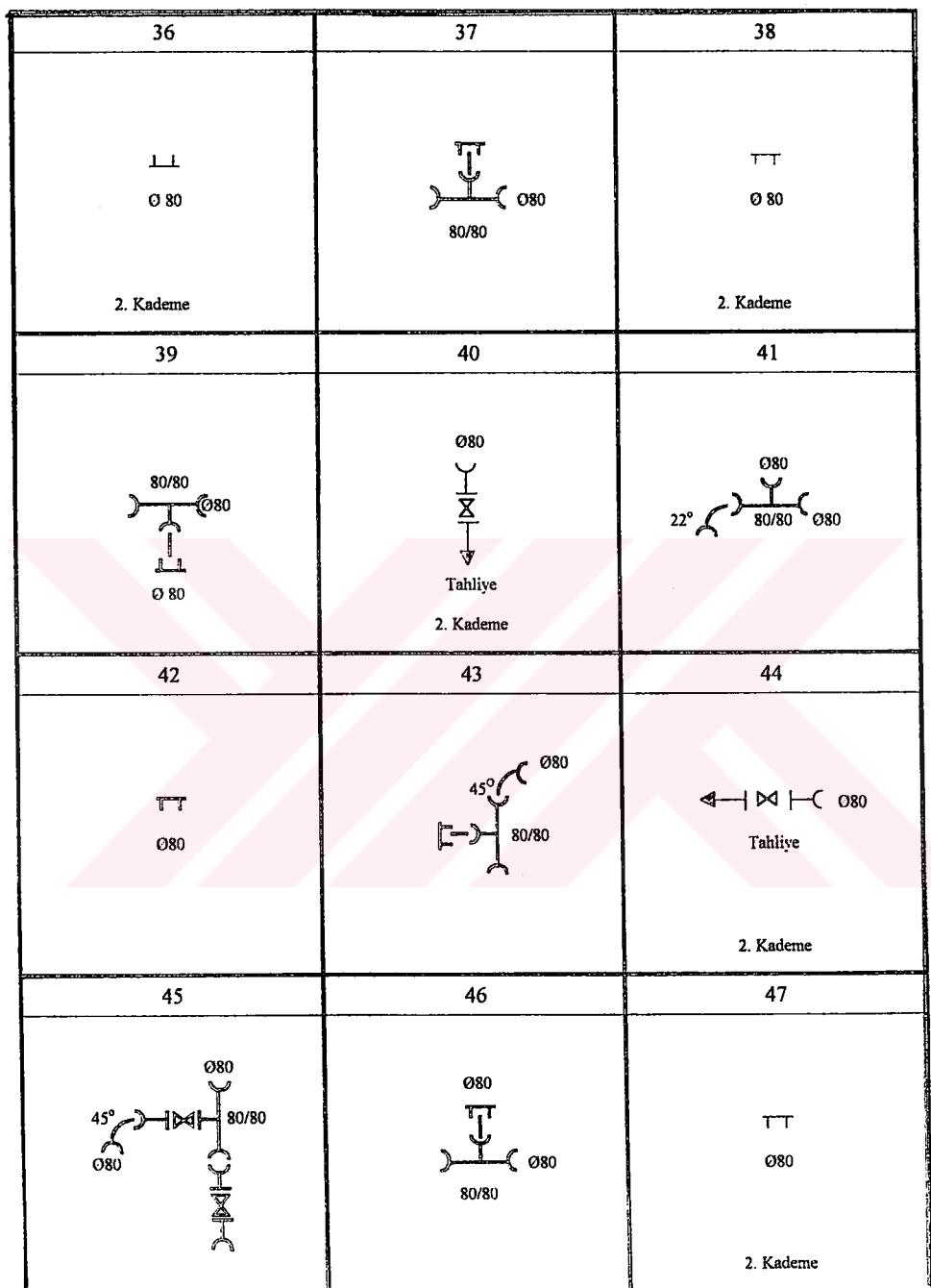
**Şekil 14.1.** Şebike düğüm nokta detayları



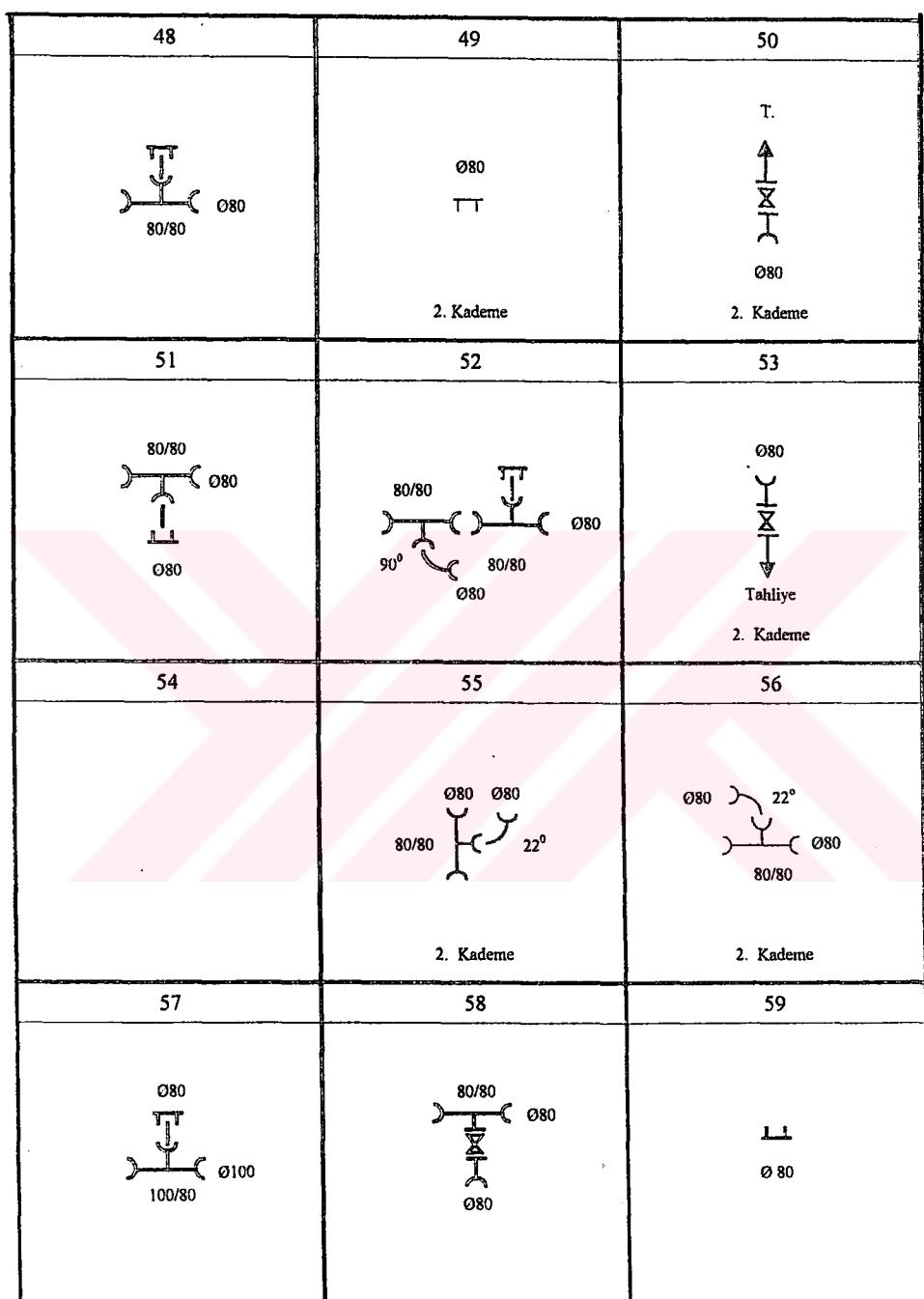
Şekil 14.2. Şebeke düğüm nokta detayları



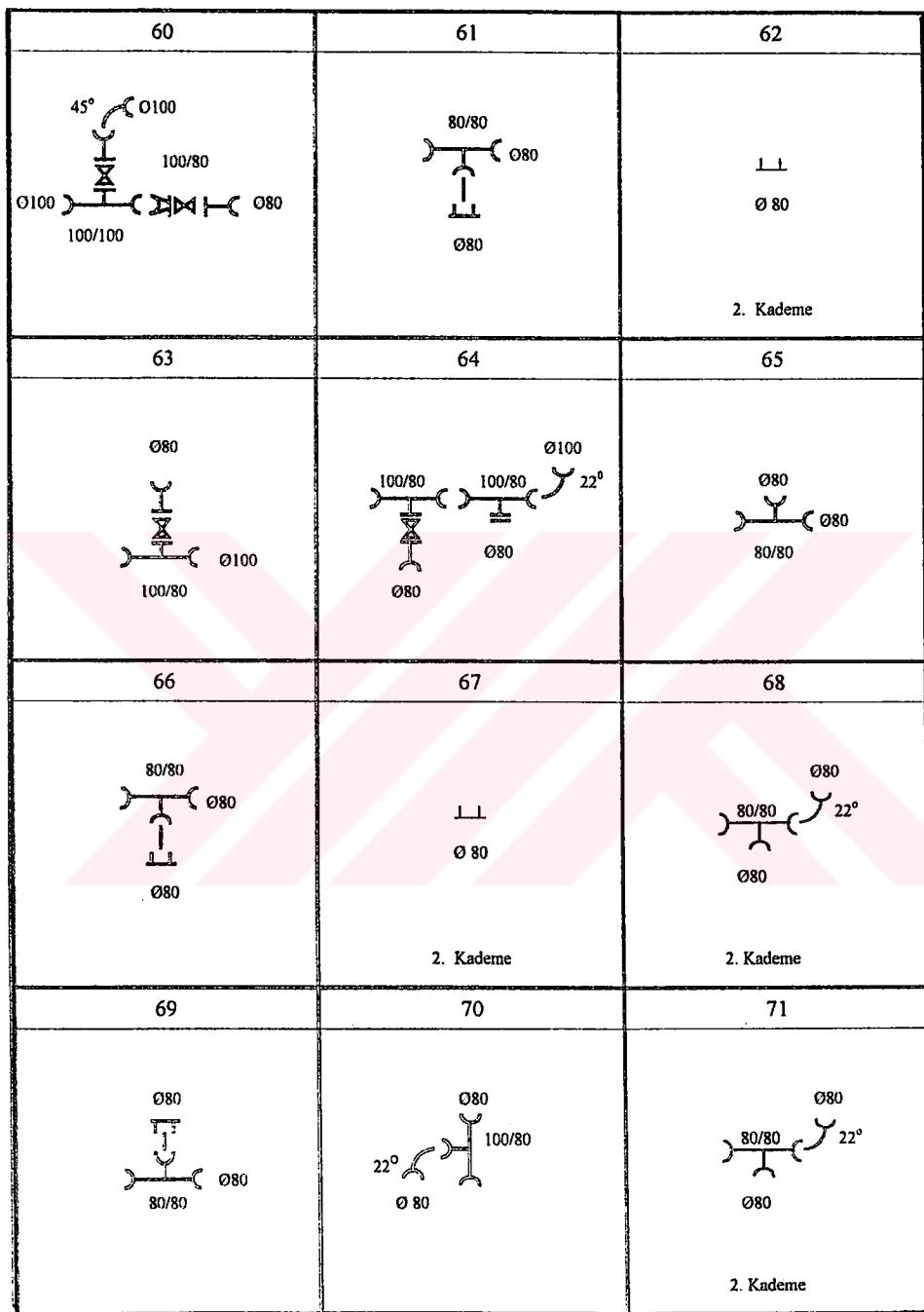
**Şekil 14.3. Şebeke düğüm nokta detayları**



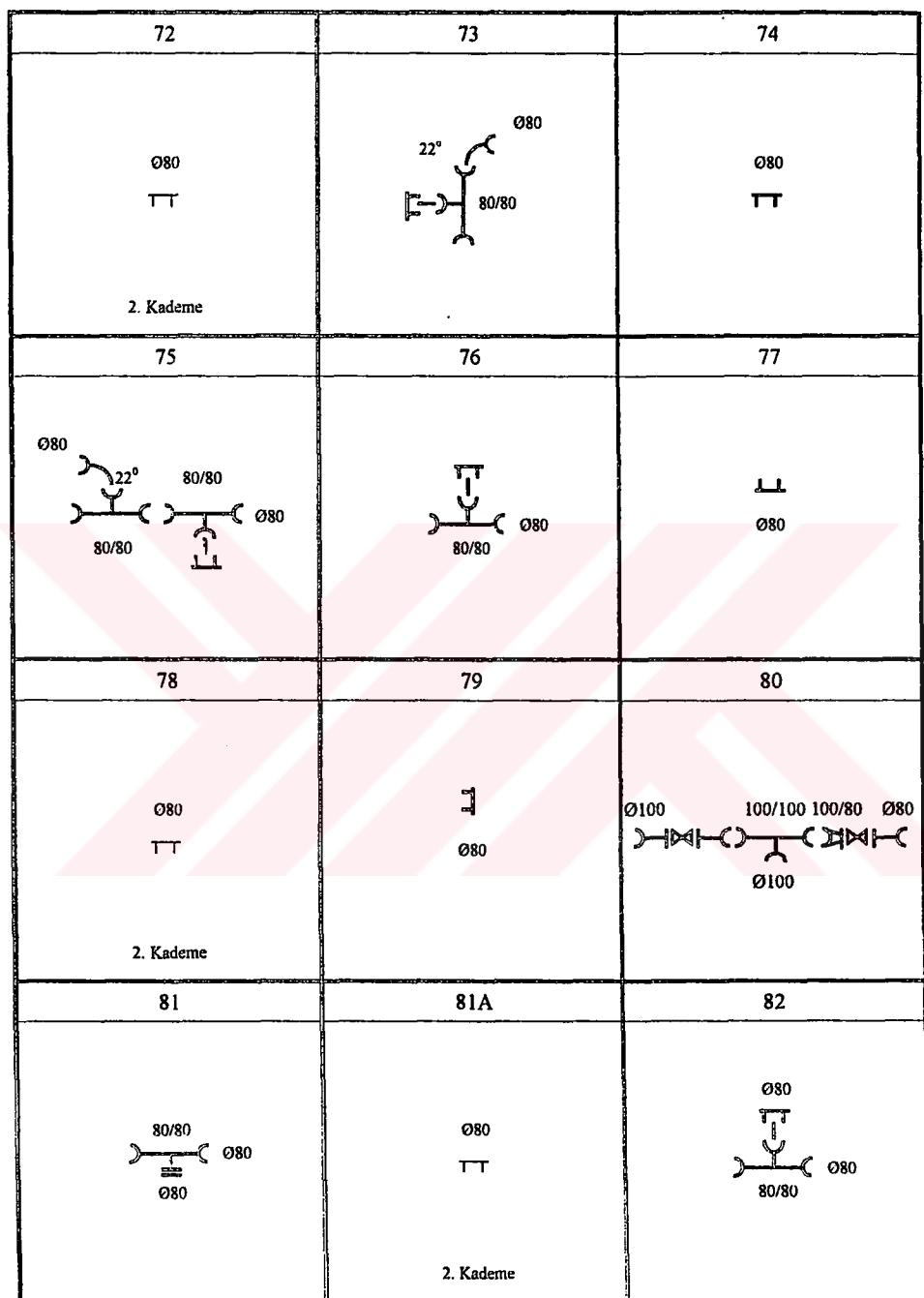
**Şekil 14.4.** Şebeke düğüm nokta detayları



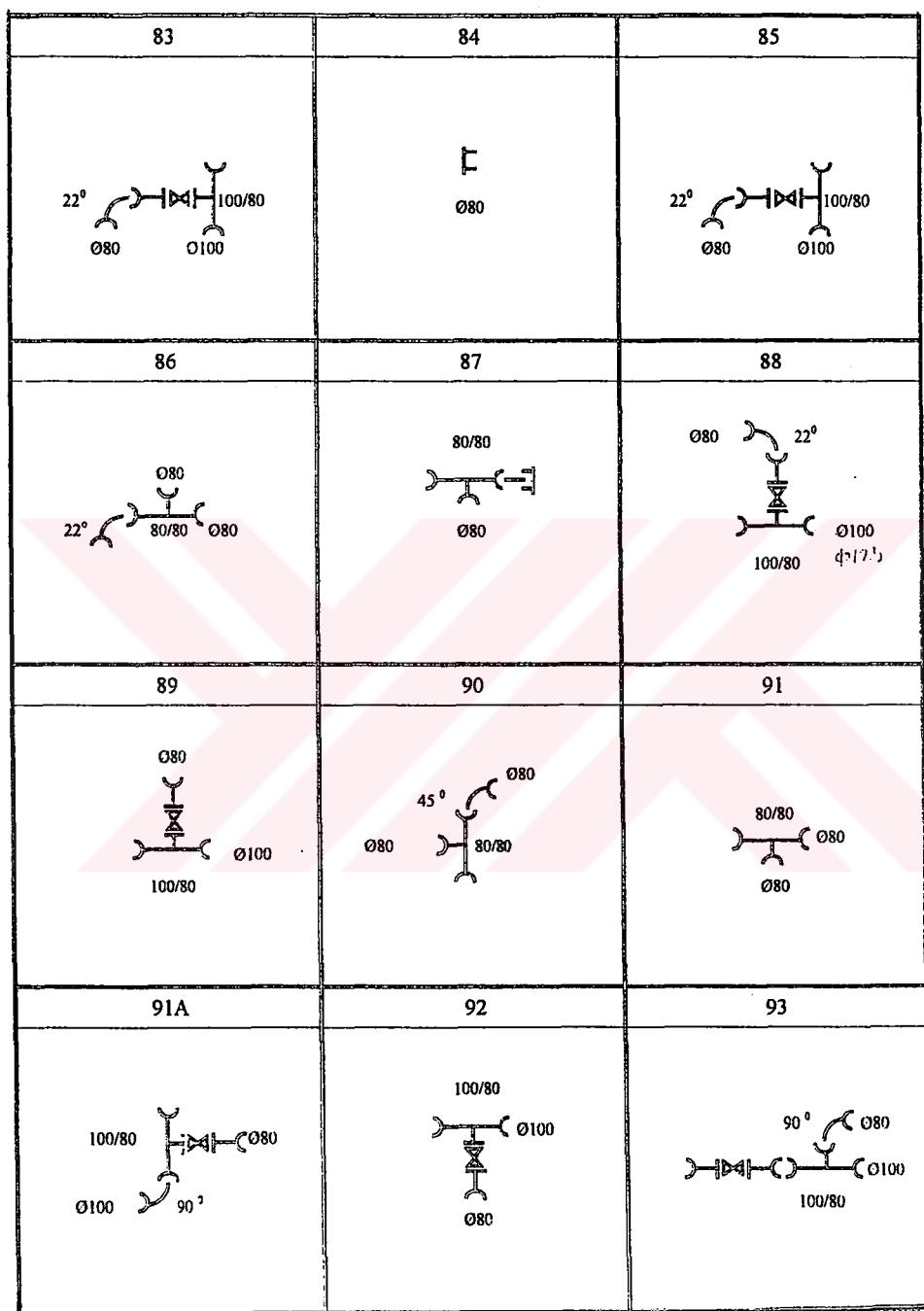
**Şekil 14.5. Şebeke düğüm nokta detayları**



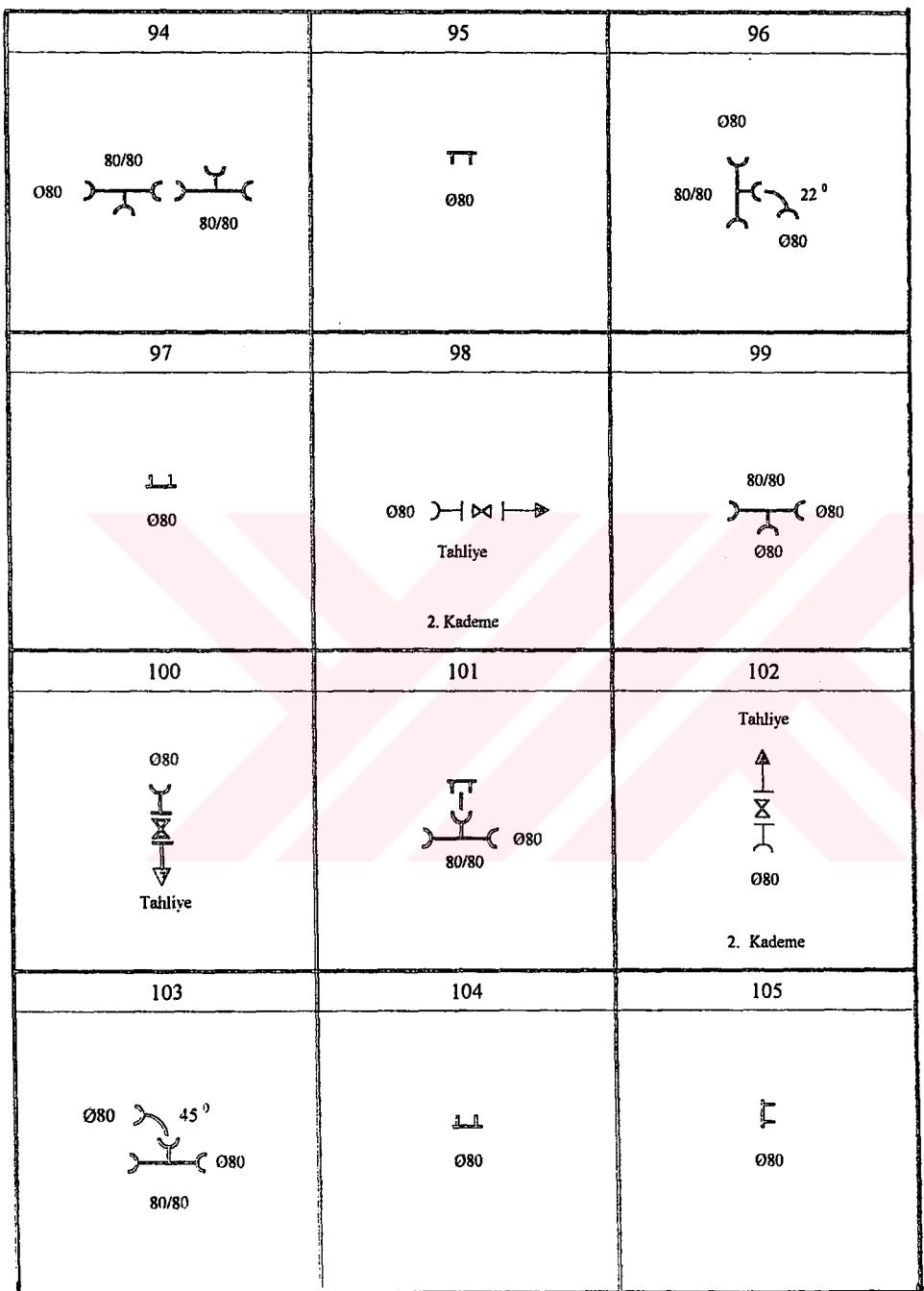
**Şekil 14.6.** Şebeke düğüm nokta detayları



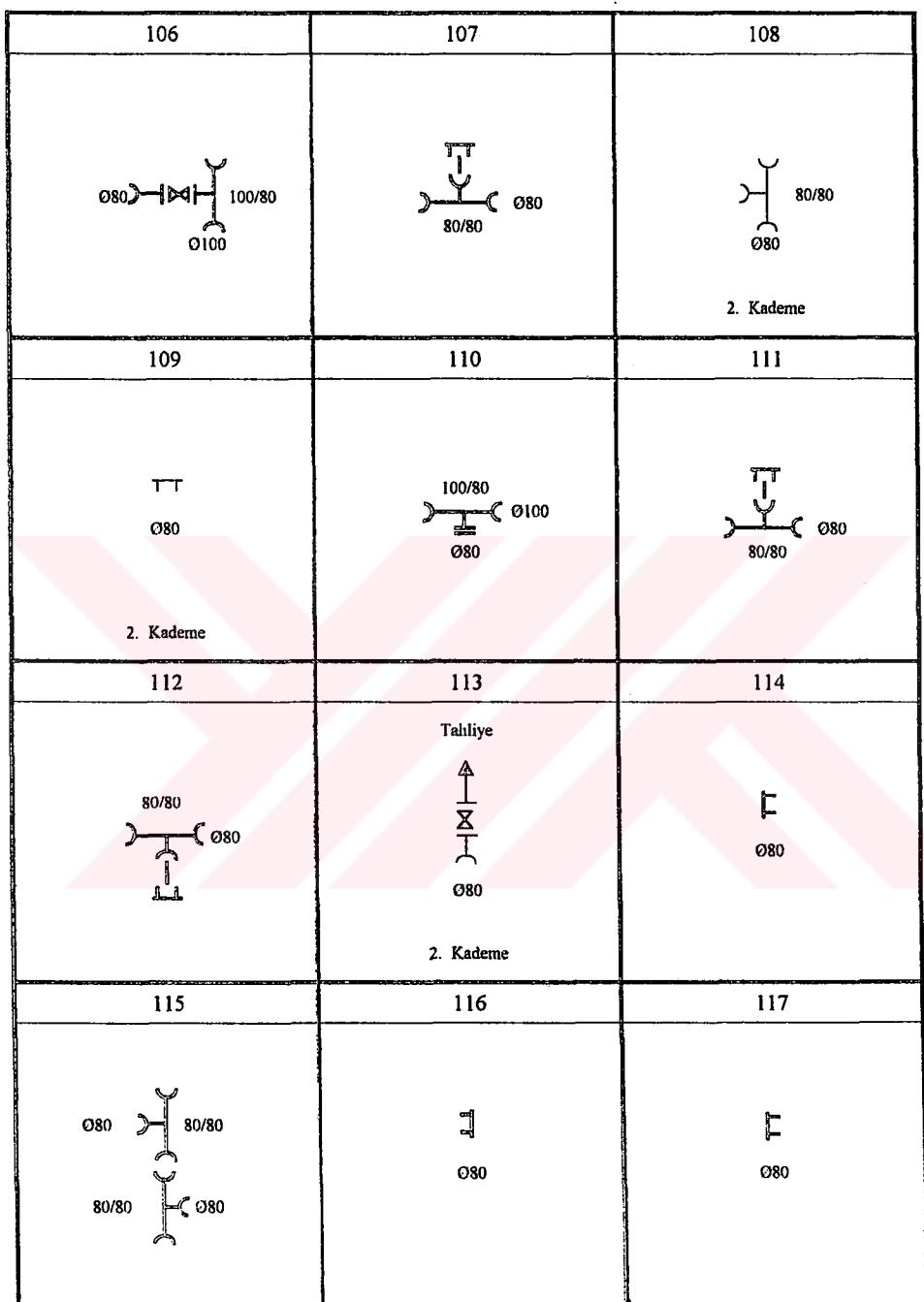
Şekil 14.7. Şebeke düğüm nokta detayları



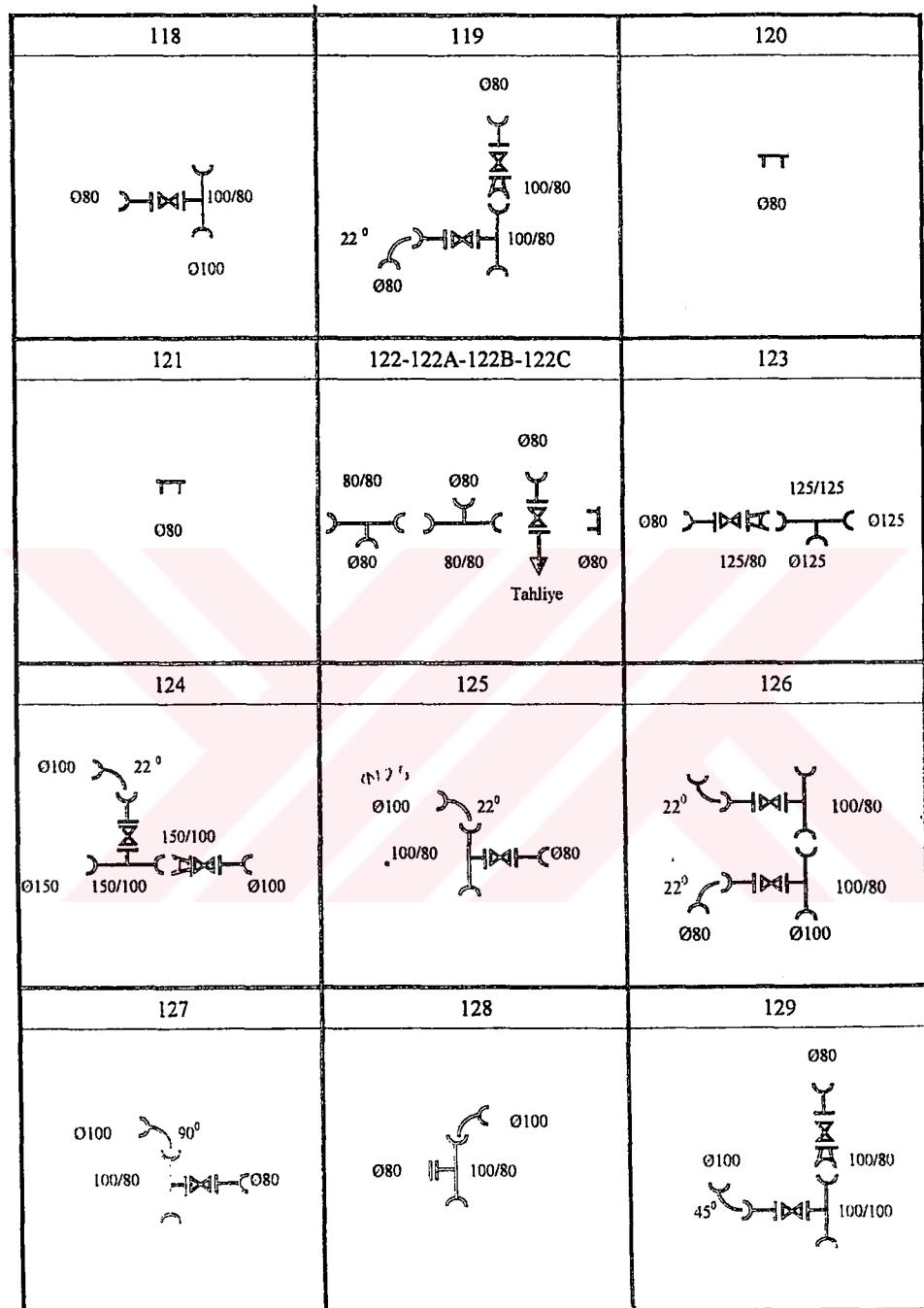
Şekil 14.8. Şebeke düğüm nokta detayları



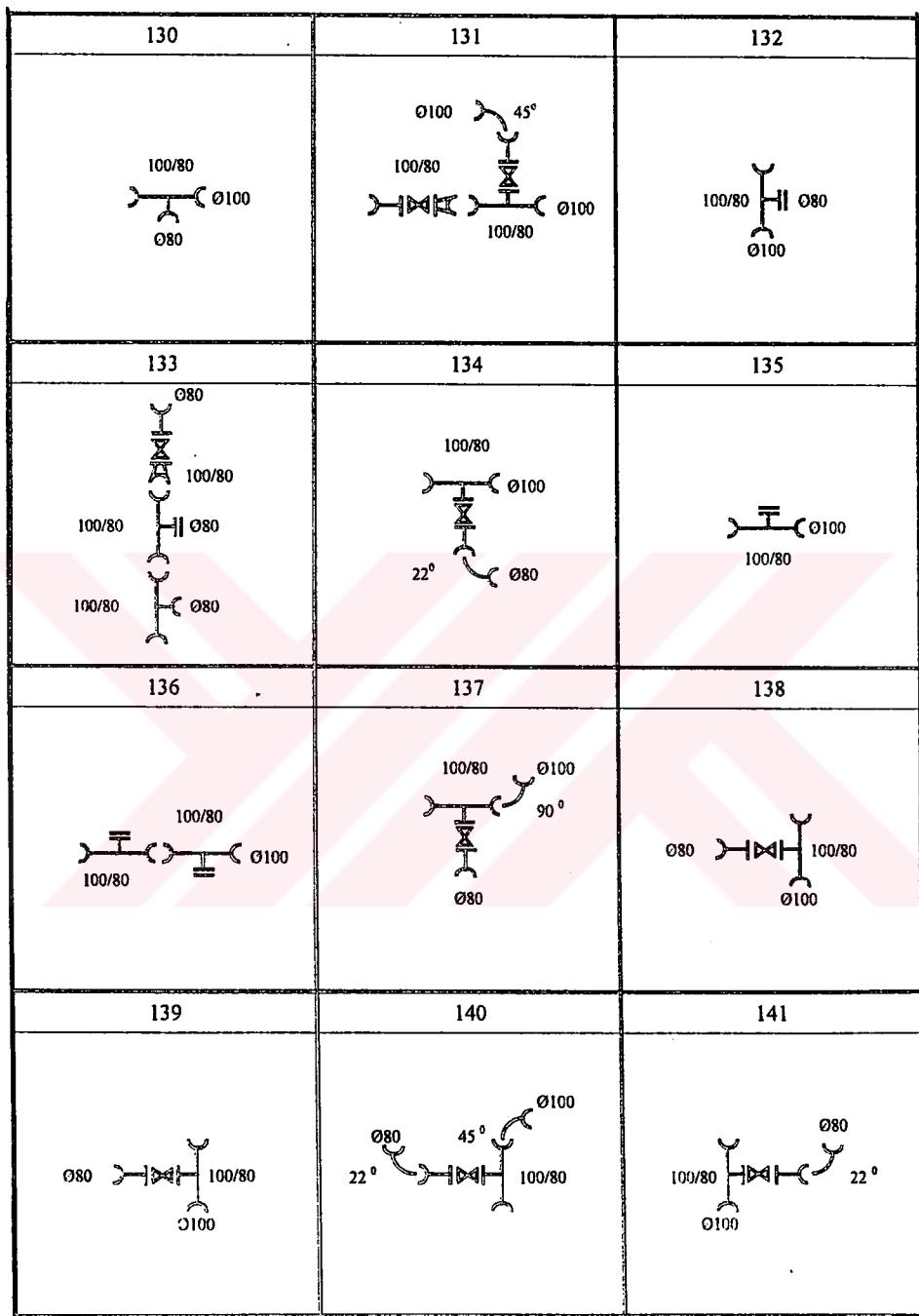
**Şekil 14.9.** Şebeke düğüm nokta detayları



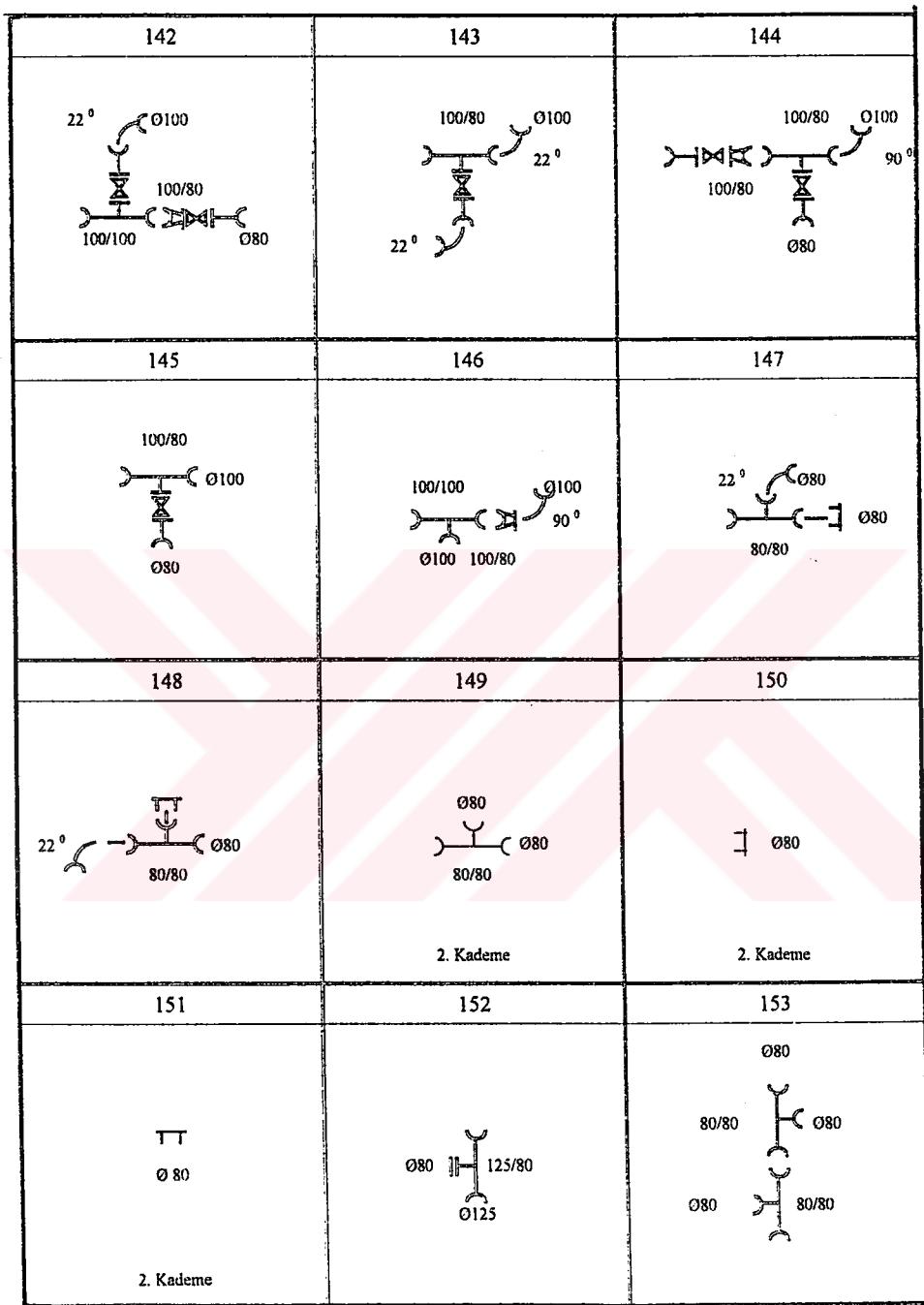
Sekil 14.10. Şebeke düğüm nokta detayları



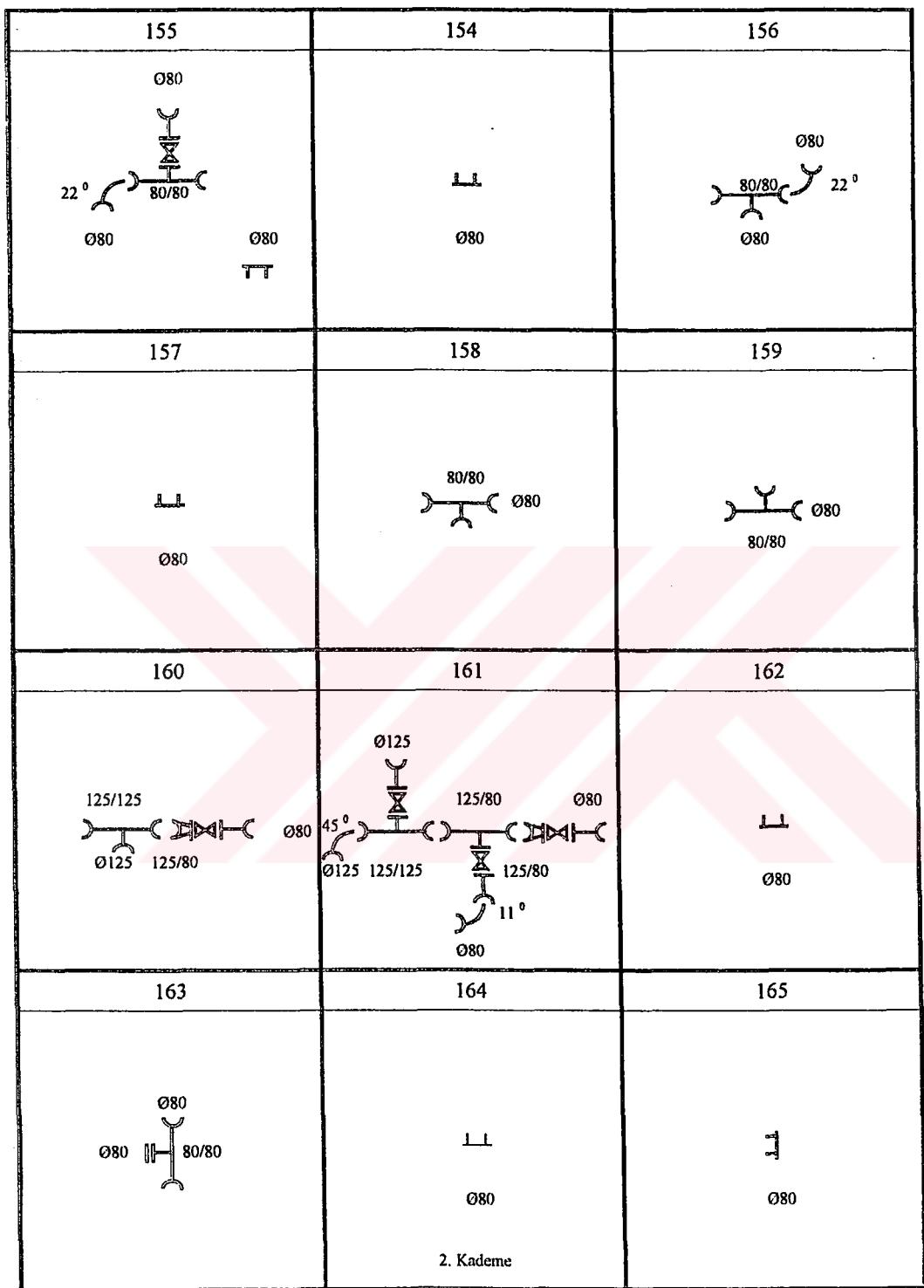
Şekil 14.11. Şebeke düğüm nokta detayları



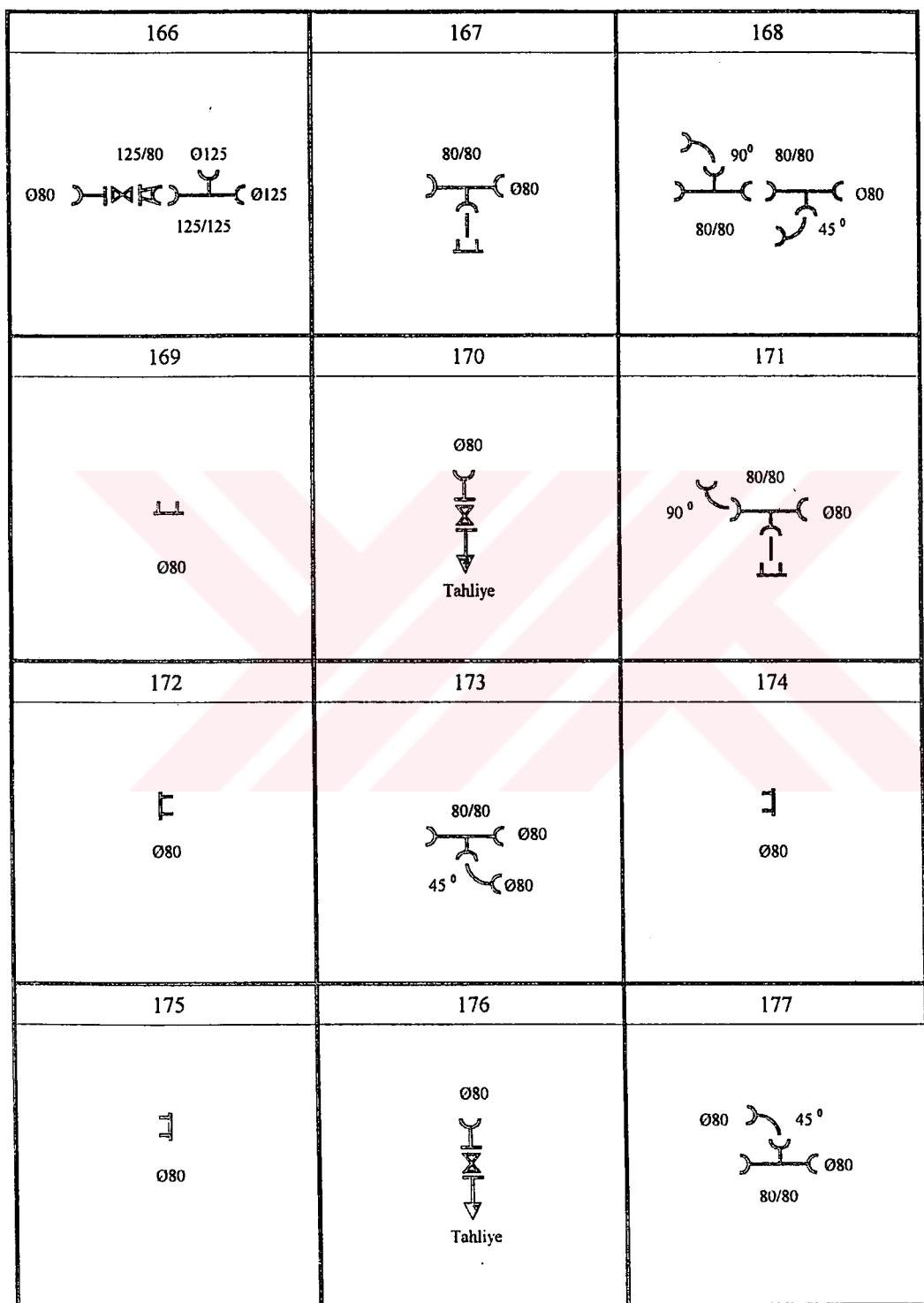
**Sekil 14.12.** Şebeke düğüm nokta detayları



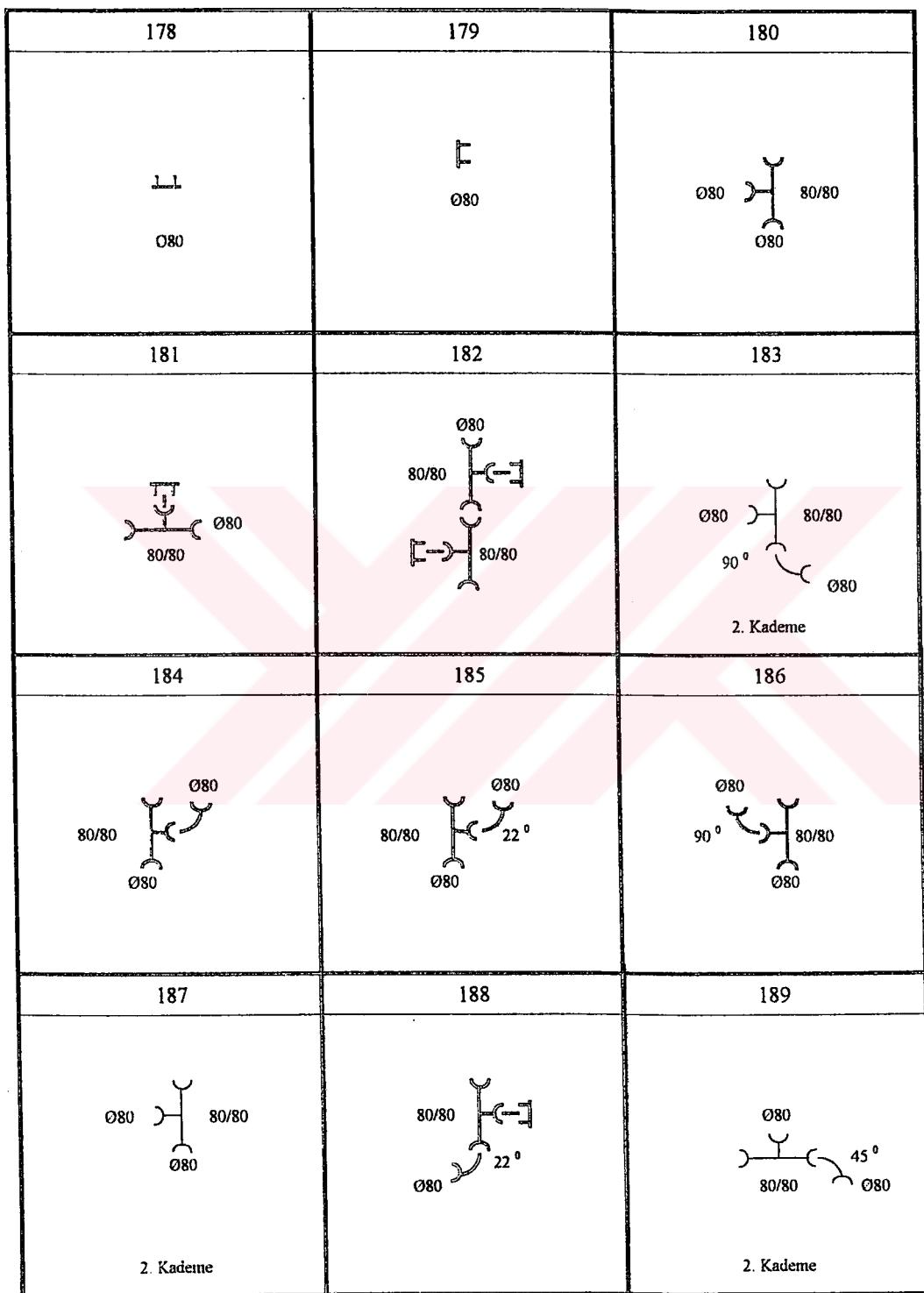
**Şekil 14.13. Şebeke düğüm nokta detayları**



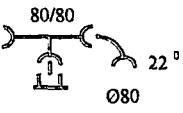
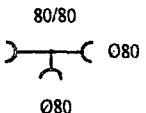
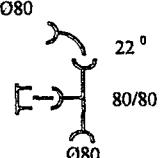
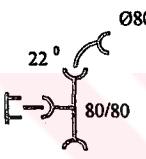
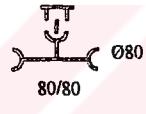
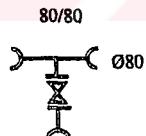
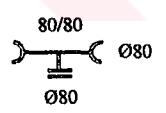
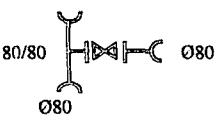
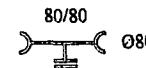
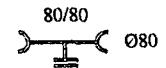
Şekil 14.14. Şebeke düğüm nokta detayları



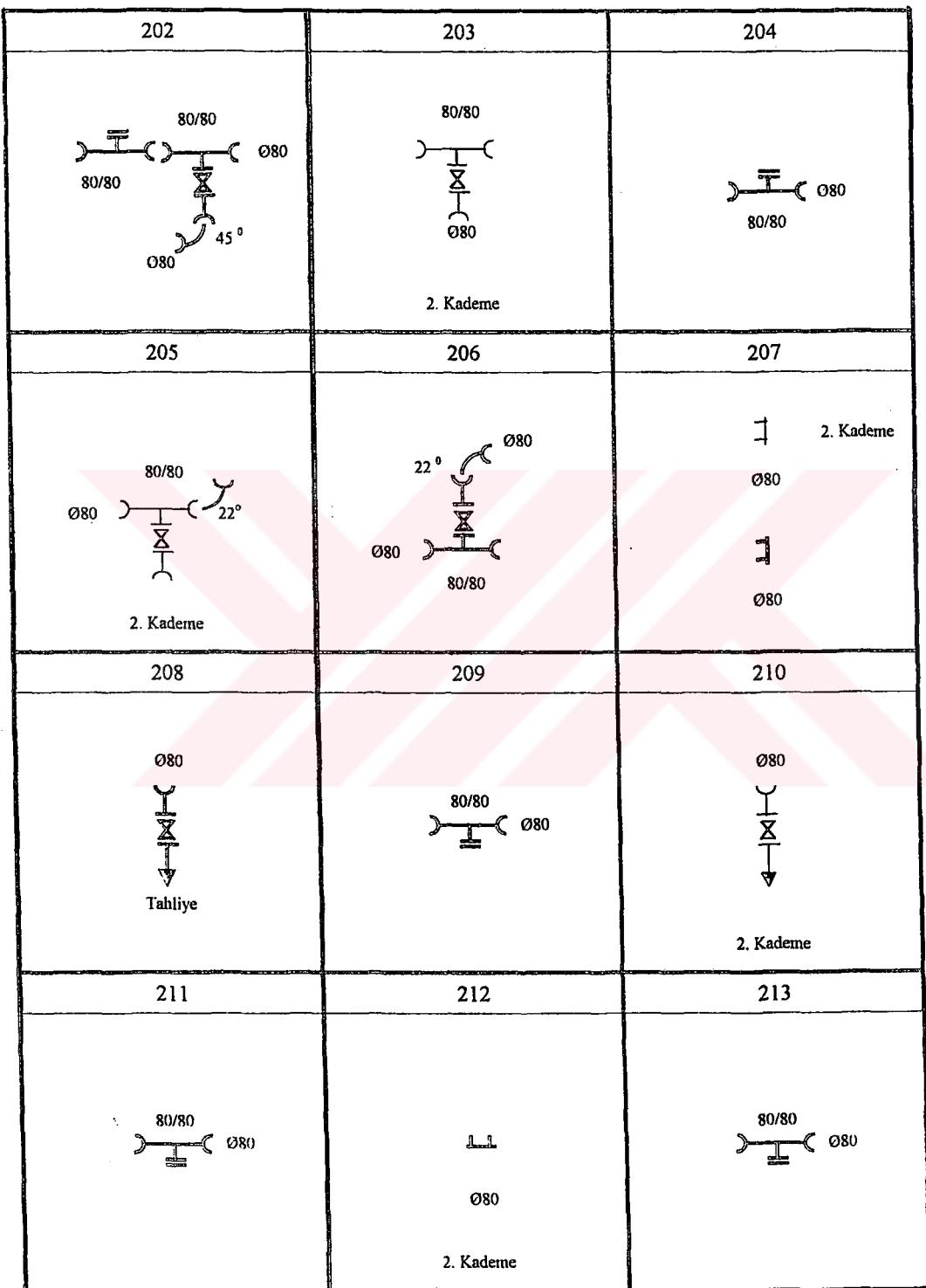
Şekil 14.15. Şebeke düğüm nokta detayları



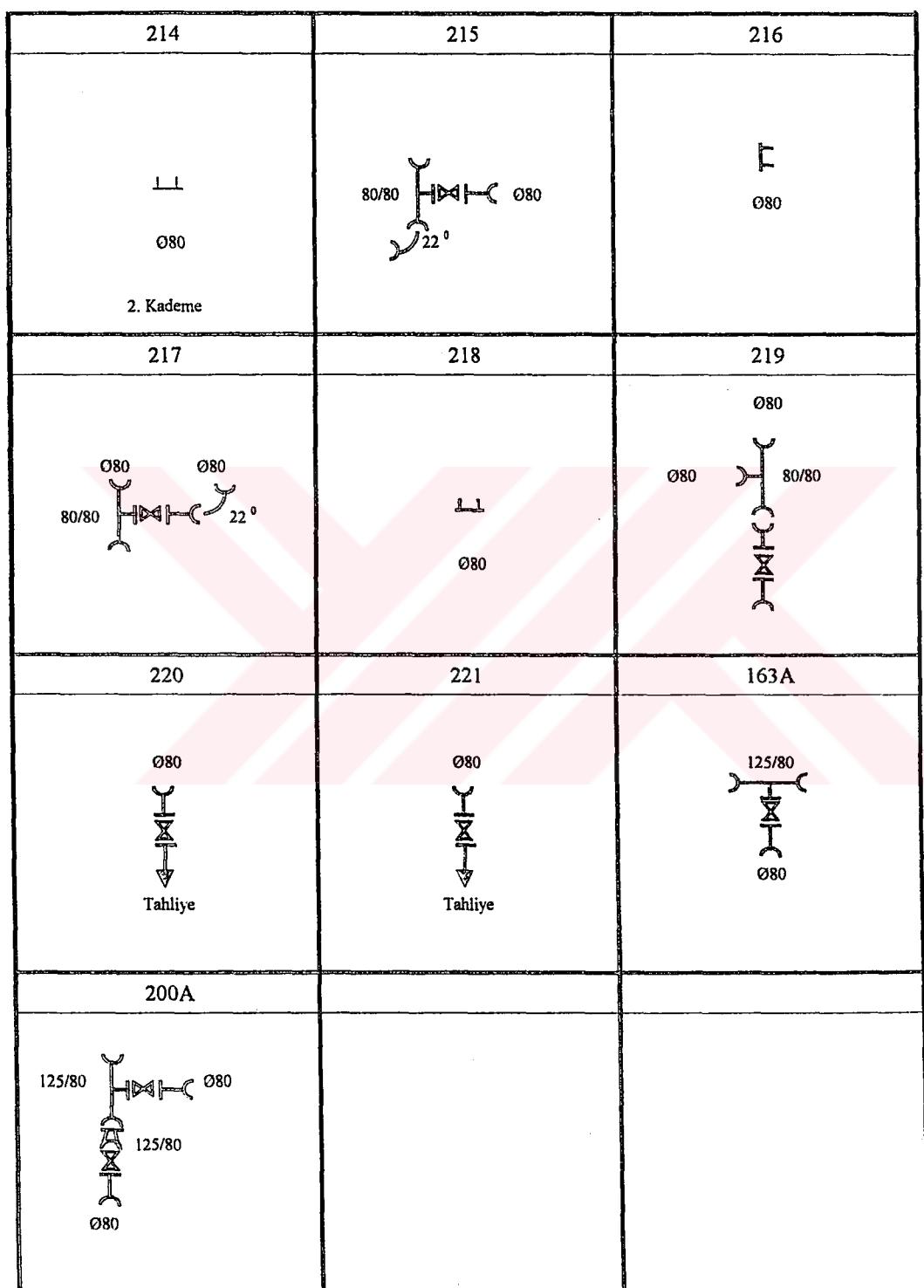
**Şekil 14.16.** Şebeke düğüm nokta detayları

190	191	192
		 2. Kademe
193	194	195
		
196	197	198
		
199	200	201
		 2. Kademe

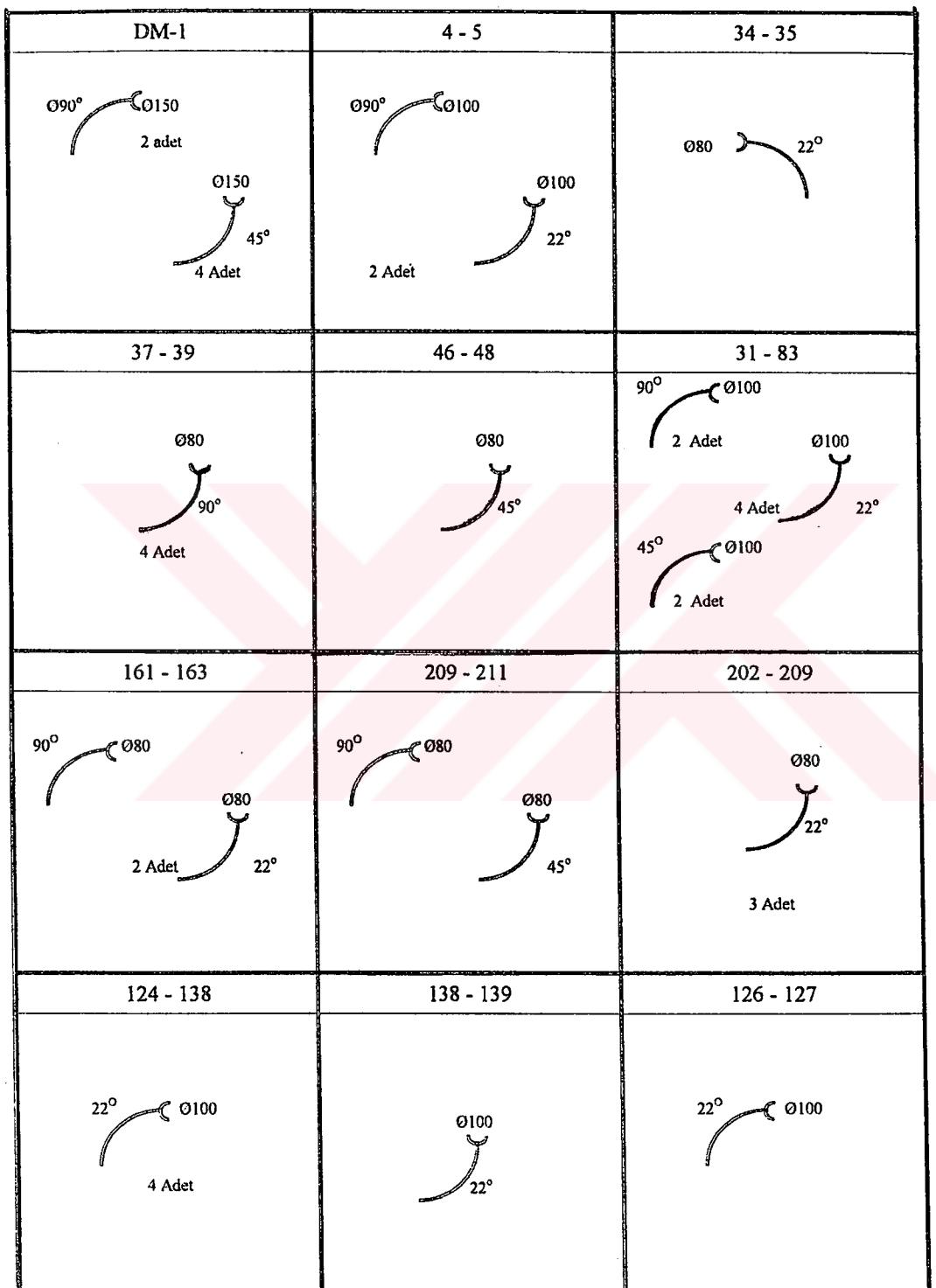
Şekil 14.17. Şebeke düğüm nokta detayları



Şekil 14.18. Şebeke düğüm nokta detayları



**Şekil 14.19.** Şebeke düğüm nokta detayları



**Sekil 14.20.** Şebeke düğüm nokta detayları

85 - 88	92 - 93	91A - 106
<p>45° Ø100 3 Adet Ø100 90°</p>	<p>Ø100 22° 5 Adet</p>	<p>Ø100 45° 2 Adet Ø100 90°</p>
106 - 110	106 - 107	143 - 142
<p>Ø100 90° 45° Ø100 2 Adet Ø100 90°</p>	<p>Ø80 22° 5 Adet</p>	<p>Ø100 90° 2 Adet Ø100 22° 2 Adet Ø100 90°</p>
129 - 130	181 - 182	135 - 136
<p>Ø100 22° 2 Adet</p>	<p>90° Ø80 5 Adet</p>	<p>22° Ø100 2 Adet</p>
YERALTI YANGIN MUSLUĞU	YERÜSTÜ YANGIN MUSLUĞU	
<p>80/80 62 adet</p>	<p>100/80 41 adet</p>	
<p>100/100 5 adet</p>		
<p>125/80 2 adet</p>		

Şekil 14.21. Şebeke düğüm nokta detayları

## BÖLÜM 15. ŞEBEKE ÖZEL PARÇA LİSTESİ (PVC)

DÜĞÜM	NOKTA	G-MMA						G-MMB						G-MMR						G-MQ					
		065	080	0100	0125	065	080	0100	0125	060	080	0100	0125	065	080	0100	0125	065	080	0100	0125	065	080	0100	0125
		1-2-3-4-5-6																							
		7-8-9-10-11-12																							
		13-14-15-16-17-18																							
		19-20-21-22-23-27																							
		28-29-30-31-35-33																							
		34-35-36-37-38-39																							
		40-41-42-43-44-45																							
		46-47-48-49-50-51																							
		52-53-54-55-56-57-58-59																							
		60-61-62-63-65-66																							
		67-68-69-70-72-73																							
		74-75-76-77-78-80																							
		81-82-83-84-86-87-88																							
		90-91-92-93-94-95																							
		96-97-98-99-101-102																							
		104-105-106-107-108																							
		109-110-111-112-113																							
		114-115-116-117-118																							
		119-120-121-122-123																							
		134-135-126-127-128																							
		139-140-131-132-133																							
		135-136-138-139-140																							
		141-142-143-144-145																							
		147-149-150-151-152																							
SAYFA TOPLAMI		0	0	0	13	0	28	2	0	7	3	0	0	0	46	0	22	0	0	1	0	0	0	24	19
		0	0	0	53	9	2	0	58	0	1	0	0	0	0	14	0	71	11	4	0	53	9	2	0

**Tablo 15.1. (Devam) Şebeke özel parça tablosu**

**Tablo 15.1. (Devam) Şebeke özel parça tablosu**

DÜĞÜM NOKTA NO	G-MMA			G-MMB			G-MMR			X			G-E			VANA			Q			G-MQ			
	045	080	0100	0125	065	080	0100	0125	080	0100	0125	080	0100	0125	080	0100	0125	080	0100	0125	080	0100	0125	080	0100
ONCEKİ SAYFA TOP	0	0	13	0	45	4	0	7	3	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	23	0	96	14	4	0
DİRESEKLER	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
DSII-1, 4-5, 33-36, 47-49																									
180-181, 112-113, 115-116, 117, 125.																									
125-144, 144-146, 220-222, 222-223																									
22-224, 224-226, 167-168, 168-169																									
129-130, 154-154, 154-154, 126-146																									
62-65, 230-230, 140-141, 59-60																									
Yeraltı Yangın Musluğu																									
Yerüstü Yangın Musluğu																									
GENEL TOPLAM	0,00	12,00	3,70	5,40	2,40	1,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
YERALTı YANGIN MUSLUĞU	0,00	12,00	3,70	5,40	2,40	1,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
YERÜSTÜ YANGIN MUSLUĞU	0,00	12,00	3,70	5,40	2,40	1,40	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
PARÇA AĞIRLIĞI	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
TOPLAM AĞIRLIK	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	
GENEL TOPLAM	4956 KG																								

YERÜSTÜ YANGIN MUSLUĞU  
Ø 30 mm Yeraltı Yangın Musluğu = 99 Adet  
Ø 100 mm Yerüstü Yangın Musluğu = 5 Adet

## BÖLÜM 16. WILLIAMS HAZEN TABLOLARI

<b>PİMAS</b>	<b>PVC BASINÇLI BORULAR</b> debi ve yük kaybı tabloları	Hesaplaması H — 2.1
S. 1.4.1.1		
<p>düşünülmüştür. Bu düşünüsten haréketle PVC basınçlı borular için hazırlanmış bulunan debi ve yük kaybı tabloları bu yayıyla kullanışınıza sunulmaktadır. Yayında, kullanılan ana bağıntılar ve bu bağıntılardan harekete nümerik değerlerin bulunması kısaca açıklanmış ve elde edilen sonuçlar tablolar şeklinde verilmiştir. Tablolar isının <math>+20^{\circ}\text{C}</math> olmasına göre hazırlandığından, farklı işletme isılarında tablolardan faydalanaılabilmesi için ısı faktörü abağına; ısı ile boy değişimi abağına; değişik sıcaklıklık tehlikesiz, çeşitli kimyasal maddelerin iletişim halinde işletme isısı ile işletme basıncı arasındaki bağıntıları gösteren abaklara da yayında yer verilmiştir. Ayrıca, Colebrook formülünden hareket edilerek hazırlanmış bulunan debi ve yük kaybı ababı da yayına ek olarak sunulmuştur.</p>		
<p><b>2 ANA BAĞINTILAR</b></p> <p>PVC Basınçlı borular için debi ve yük kaybı tablolarının hazırlanmasında, yurdunda ve dünya memleketlerinin çoğunda uzun süreden beri kullanılan</p>		
$V = 0.85 CR^{0.63} J^{0.54}$ <span style="float: right;">(2.1)</span>		
<p>klasik Williams-Hazen formülünden hareket edilmiştir. Burada,</p>		
$V = \text{Hız (m/sn)}$ $C = \text{Pürüzlülük Katsayı (Plastik için } C = 150)$ $R = (D/4) \text{ Hidrolik yarıçap (m)}$ $D = \text{Borū iç çapı (m)}$ $J = \text{Hidrolik yük kaybı (m/m)}$		
<p>olduğu bilinir. Ayrıca <math>Q (\text{m}^3/\text{sn})</math> debisi ve <math>A (\text{m}^2)</math> akış alanı bilinirse <math>V</math> hızının</p>		
$V = Q/A$ <span style="float: right;">(2.2)</span>		
<p>bağıntısı ile hesaplanabilecegi açıklar. (2.1) bağıntısında <math>J</math> çözülürse,</p>		
$J = 6.815 \left(\frac{V}{C}\right)^{1.852} D^{-1.167}$ <span style="float: right;">(2.3)</span>		
<p>bulunur. Yine (2.1) bağıntısı <math>Q</math> debisi cinsinden</p>		
$Q = 41.837 D^{2.63} J^{0.54}$ <span style="float: right;">(2.4)</span>		
<p>olarak da yazılabilir. (2.4) bağıntısının <math>J</math> ye göre türevi alınıp gerekli kısaltmalar yapılrısa,</p>		
$\frac{dJ}{dQ} = \frac{J^{0.44}}{0.54 \times 41.837 D^{2.63}}$ <span style="float: right;">(2.5)</span>		
<p>bağıntısı elde edilir.</p>		



PVC BASINÇLI BORULAR  
debi ve yük kaybı tabloları

Hesaplama  
H — 4.1

#### 4. TABLOLAR

Tablolar çeşitli dış çaplara ve işletme basınçlarına göre sınıflandırılmıştır. Aynı dış çaptaki borulardan 6, 10 ve 16 ATM lik işletme basınçlarında kullanılmak üzere hazırlananların, karşılaştırmaya imkânı vermesi bakımından, bir grupta ve endüstri tipi olarak hazırlananların da ayrı bir grupta sunulması yoluna gidilmiştir. Ayrıca boruların tatbikattaki anılışlarından dolayı tablolarda boru anma çaplarına da yer verilmiştir.

Herhangi bir tablo incelenirse, tablonun başında anma çapının belirtildiği; sonra çeşitli işletme basınçları için sabit geometrik özelliklerden DD/EK dış çap/etkârlılığı ve A akış alanının yazılmış olduğu; ondan sonra da debinin geniş bir aralıkta değişen değerleri için, her debiye karşılık olan V hız, J yük kaybı ve dJ/dQ değerlerinin verildiği görüllür. Debi alt ve üst limitleri ile debi artımları tatbikatta karşılaşılan durumlara uyacak şekilde ayarlanmıştır.

**Tablo 16.1. Anma çapı 80 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tablosu**

FİMAS				PVC BASINÇLI BORULAR debi ve yük kaybı tabloları						Hesaplamalar H — 12.1											
<b>ANMA ÇAPı 80</b>																					
DD/EK A		6 ATM			10 ATM			16 ATM													
Q LT/SN	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT												
•50	.08	.000128	.000475	.09	.000155	.000573	.10	.000208	.000771												
•75	.13	.000272	.000671	.14	.000328	.000810	.16	.000441	.001089												
1.00	.17	.000463	.000858	.19	.000559	.001035	.21	.000752	.001392												
1.25	.22	.000701	.001037	.24	.000846	.001252	.27	.001137	.001683												
1.50	.26	.000982	.001212	.28	.001186	.001462	.32	.001594	.001966												
1.75	.31	.001307	.001382	.33	.001577	.001668	.37	.002121	.002242												
2.00	.35	.001674	.001549	.38	.002020	.001869	.43	.002716	.002513												
2.25	.40	.002082	.001712	.43	.002513	.002066	.48	.003379	.002778												
2.50	.44	.002531	.001873	.48	.003054	.002260	.54	.004107	.003039												
2.75	.48	.003020	.002031	.52	.003644	.002451	.59	.004900	.003296												
3.00	.53	.003548	.002188	.57	.004281	.002640	.65	.005756	.003549												
3.25	.57	.004115	.002342	.62	.004965	.002826	.70	.006676	.003800												
3.50	.62	.004720	.002495	.67	.005696	.003010	.75	.007659	.004048												
3.75	.66	.005364	.002646	.72	.006472	.003193	.81	.008702	.004293												
4.00	.71	.006045	.002793	.76	.007294	.003373	.86	.009807	.004535												
4.25	.75	.006763	.002944	.81	.008161	.003552	.92	.010973	.004776												
4.50	.80	.007519	.003090	.86	.009072	.003729	.97	.012198	.005014												
4.75	.84	.008311	.003236	.91	.010028	.003905	1.03	.013483	.005250												
5.00	.88	.009139	.003381	.96	.011027	.004079	1.08	.014827	.005485												
5.25	.93	.010003	.003524	1.00	.012070	.004253	1.13	.016229	.005718												
5.50	.97	.010903	.003667	1.05	.013156	.004424	1.19	.017689	.005949												
5.75	1.02	.011839	.003808	1.10	.014285	.004595	1.24	.019207	.006179												
6.00	1.06	.012810	.003949	1.15	.015456	.004765	1.30	.020782	.006407												
6.25	1.11	.013816	.004089	1.20	.016670	.004934	1.35	.022414	.006633												
6.50	1.15	.014857	.004228	1.24	.017926	.005101	1.41	.024103	.006859												
6.75	1.20	.015932	.004366	1.29	.019224	.005268	1.46	.025848	.007083												
7.00	1.24	.017042	.004503	1.34	.020564	.005434	1.51	.027649	.007306												
7.25	1.28	.018187	.004640	1.39	.021944	.005599	1.57	.029505	.007528												
7.50	1.33	.019363	.004776	1.44	.023366	.005763	1.62	.031417	.007748												
7.75	1.37	.020578	.004911	1.48	.024829	.005926	1.68	.033384	.007968												
8.00	1.42	.021824	.005046	1.53	.026333	.006088	1.73	.035406	.008186												
8.25	1.46	.023104	.005180	1.58	.027877	.006250	1.79	.037482	.008404												
8.50	1.51	.024417	.005313	1.63	.029462	.006411	1.84	.039613	.008620												
8.75	1.55	.025764	.005446	1.68	.031087	.006571	1.89	.041798	.008836												
9.00	1.60	.027144	.005578	1.72	.032752	.006731	1.95	.044037	.009050												
9.25	1.64	.028557	.005710	1.77	.034457	.006890	2.00	.046329	.009264												
9.50	1.69	.030002	.005841	1.82	.036201	.007048	2.06	.048674	.009477												
9.75	1.73	.031481	.005972	1.87	.037986	.007206	2.11	.051073	.009689												
10.00	1.77	.032992	.006102	1.92	.039809	.007363	2.16	.053523	.009900												
10.25	1.82	.034536	.006232	1.96	.041672	.007520	2.22	.056030	.010111												
10.50	1.86	.036112	.006361	2.01	.043574	.007676	2.27	.058587	.010320												
10.75	1.91	.037721	.006490	2.06	.045515	.007831	2.33	.061196	.010529												
11.00	1.95	.039362	.006619	2.11	.047494	.007986	2.38	.063856	.010738												
11.25	2.00	.041034	.006747	2.16	.049513	.008140	2.44	.066572	.010945												
11.50	2.04	.042739	.006874	2.20	.051570	.008294	2.49	.069338	.011152												
11.75	2.09	.044676	.007001	2.25	.053665	.008448	2.54	.072155	.011358												
12.00	2.13	.046244	.007128	2.30	.055799	.008601	2.60	.075024	.011564												
12.25	2.17	.048044	.007254	2.35	.057971	.008793	2.65	.077945	.011769												
12.50	2.22	.049876	.007380	2.40	.060181	.008905	2.71	.080916	.011973												
12.75	2.26	.051739	.007506	2.45	.062429	.009056	2.76	.083919	.012177												

**Tablo 16.2. Anma çapı 100 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tablosu**

PİMAS			PVC BASINÇLI BORULAR debi ve yük kaybı tabloları						Hesaplama H — 13.1		
<b>ANMA ÇAPı 100</b>											
	6 ATM			10 ATM			16 ATM				
DD/EK A	110/3.2 .00842964			110/5.3 .00776001			110/8.2 .00688083				
Q LT/SN	V M/SN	J M/M	DJ/DQ- SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ- SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ- SN/LT		
.80	.09	.000114	.000264	.10	.000139	.000323	.11	.000187	.000433		
1.20	.14	.000242	.000373	.15	.000296	.000457	.17	.000397	.000612		
1.60	.18	.000412	.000477	.20	.000505	.000584	.23	.000676	.000782		
2.00	.23	.000624	.000577	.25	.000763	.000706	.29	.001023	.000946		
2.40	.28	.000874	.000674	.30	.001070	.000825	.34	.001434	.001105		
2.80	.33	.001164	.000769	.36	.001423	.000940	.40	.001908	.001260		
3.20	.37	.001490	.000861	.41	.001823	.001054	.46	.002543	.001412		
3.60	.42	.001853	.000952	.46	.002267	.001165	.52	.003039	.001562		
4.00	.47	.002293	.001042	.51	.002756	.001274	.58	.003694	.001708		
4.40	.52	.002688	.001130	.56	.003288	.001382	.63	.004407	.001853		
4.80	.56	.003158	.001217	.61	.003863	.001489	.69	.005178	.001995		
5.20	.61	.003663	.001303	.67	.004481	.001594	.75	.006006	.002136		
5.60	.66	.004202	.001388	.72	.005140	.001698	.81	.006889	.002275		
6.00	.71	.004774	.001472	.77	.005841	.001800	.87	.007828	.002413		
6.40	.75	.005381	.001555	.82	.006582	.001902	.93	.008822	.002550		
6.80	.80	.006020	.001637	.87	.007365	.002003	.98	.009870	.002685		
7.20	.85	.006692	.001719	.92	.008187	.002103	1.04	.010973	.002819		
7.60	.90	.007397	.001800	.97	.009049	.002202	1.10	.012128	.002952		
8.00	.94	.008134	.001881	1.03	.009951	.002301	1.16	.013337	.003084		
8.40	.99	.008904	.001960	1.08	.010892	.002398	1.22	.014598	.003214		
8.80	1.04	.009705	.002040	1.13	.011872	.002495	1.27	.015912	.003344		
9.20	1.09	.010537	.002118	1.18	.012891	.002592	1.33	.017277	.003474		
9.60	1.13	.011402	.002197	1.23	.013948	.002687	1.39	.018694	.003602		
10.00	1.18	.012297	.002274	1.28	.015044	.002782	1.45	.020162	.003729		
10.40	1.23	.013224	.002352	1.34	.016177	.002877	1.51	.021682	.003856		
10.80	1.28	.014181	.002429	1.39	.017348	.002971	1.56	.023251	.003982		
11.20	1.32	.015169	.002505	1.44	.018557	.003065	1.62	.024871	.004107		
11.60	1.37	.016188	.002581	1.49	.019803	.003158	1.68	.026541	.004232		
12.00	1.42	.017237	.002657	1.54	.021086	.003250	1.74	.028261	.004356		
12.40	1.47	.018316	.002732	1.59	.022407	.003342	1.80	.030031	.004479		
12.80	1.51	.019425	.002807	1.64	.023764	.003434	1.86	.031849	.004602		
13.20	1.56	.020564	.002881	1.70	.025157	.003525	1.91	.033717	.004725		
13.60	1.61	.021733	.002956	1.75	.026587	.003616	1.97	.035634	.004846		
14.00	1.66	.022932	.003030	1.80	.028054	.003706	2.03	.037599	.004967		
14.40	1.70	.024160	.003103	1.85	.029556	.003796	2.09	.039613	.005088		
14.80	1.75	.025418	.003176	1.90	.031095	.003886	2.15	.041675	.005208		
15.20	1.80	.026705	.003250	1.95	.032669	.003975	2.20	.043785	.005328		
15.60	1.85	.028021	.003322	2.01	.034279	.004064	2.26	.045943	.005447		
16.00	1.89	.029366	.003395	2.06	.035925	.004153	2.32	.048148	.005566		
16.40	1.94	.030740	.003467	2.11	.037605	.004241	2.38	.050401	.005684		
16.80	1.99	.032143	.003539	2.16	.039322	.004329	2.44	.052701	.005802		
17.20	2.04	.033575	.003610	2.21	.041074	.004417	2.49	.055049	.005920		
17.60	2.08	.035035	.003682	2.26	.042860	.004504	2.55	.057443	.006037		
18.00	2.13	.036524	.003753	2.31	.044682	.004591	2.61	.059885	.006153		
18.40	2.18	.038042	.003824	2.37	.046538	.004678	2.67	.062373	.006270		
18.80	2.23	.039587	.003895	2.42	.048429	.004765	2.73	.044907	.006306		
19.20	2.27	.041161	.003965	2.47	.050355	.004851	2.79	.047488	.006501		
19.60	2.32	.042764	.004035	2.52	.052315	.004937	2.84	.070115	.006617		
20.00	2.37	.044394	.004106	2.57	.054309	.005022	2.90	.072782	.00673%		
20.40	2.42	.046052	.004175	2.62	.056338	.005108	2.96	.075507	.006846		

**Tablo 16.3. Anma çapı 110 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tablosu**

PİMAS			PVC BASINÇLI BORULAR debi ve yük kaybı tabloları						Hesaplama H — 14.1			
ANMA ÇAPı 110												
DD/EK A	6 ATM			10 ATM			16 ATM			V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT
	125/3.7 .01086185			125/6.0 .01002874			125/9.3 .00889145					
Q LT/SN	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT			
1.00	.09	.000093	.000172	.09	.000113	.000209	.11	.000151	.000280			
1.50	.13	.000197	.000243	.14	.000240	.000296	.16	.000321	.000396			
2.00	.18	.000336	.000311	.19	.000408	.000378	.22	.000548	.000507			
2.50	.23	.000508	.000376	.24	.000618	.000457	.28	.000828	.000613			
3.00	.27	.000713	.000439	.29	.000866	.000534	.33	.001161	.000716			
3.50	.32	.000949	.000501	.34	.001152	.000609	.39	.001545	.000816			
4.00	.36	.001215	.000562	.39	.001476	.000682	.44	.001978	.000915			
4.50	.41	.001511	.000621	.44	.001835	.000754	.50	.002461	.001011			
5.00	.46	.001837	.000679	.49	.002231	.000825	.56	.002991	.001106			
5.50	.50	.002191	.000737	.54	.002662	.000895	.61	.003569	.001200			
6.00	.55	.002575	.000794	.59	.003127	.000964	.67	.004193	.001292			
6.50	.59	.002986	.000850	.64	.003627	.001032	.73	.004863	.001384			
7.00	.64	.003426	.000905	.69	.004161	.001099	.78	.005578	.001474			
7.50	.69	.003893	.000960	.74	.004728	.001166	.84	.006338	.001563			
8.00	.73	.004387	.001014	.79	.005328	.001232	.89	.007143	.001651			
8.50	.78	.004908	.001068	.84	.005961	.001297	.95	.007992	.001739			
9.00	.82	.005456	.001121	.89	.006627	.001362	1.01	.008885	.001826			
9.50	.87	.006031	.001174	.94	.007325	.001426	1.06	.009820	.001912			
10.00	.92	.006632	.001227	.99	.008055	.001490	1.12	.010799	.001997			
10.50	.96	.007259	.001279	1.04	.008817	.001553	1.18	.011820	.002082			
11.00	1.01	.007913	.001330	1.09	.009610	.001616	1.23	.012884	.002166			
11.50	1.05	.008592	.001382	1.14	.010435	.001678	1.27	.013970	.002250			
12.00	1.10	.009296	.001433	1.19	.011291	.001740	1.34	.015137	.002333			
12.50	1.15	.010026	.001483	1.24	.012177	.001802	1.40	.016326	.002416			
13.00	1.19	.010782	.001534	1.29	.013095	.001863	1.46	.017556	.002498			
13.50	1.24	.011562	.001584	1.34	.014043	.001924	1.51	.018827	.002579			
14.00	1.28	.012368	.001634	1.39	.015021	.001984	1.57	.020138	.002661			
14.50	1.33	.013198	.001683	1.44	.016030	.002045	1.63	.021491	.002791			
15.00	1.38	.014054	.001733	1.49	.017069	.002105	1.68	.022883	.002822			
15.50	1.42	.014934	.001782	1.54	.018137	.002164	1.74	.024316	.002902			
16.00	1.47	.015838	.001831	1.59	.019236	.002224	1.79	.025789	.002981			
16.50	1.51	.016767	.001879	1.64	.020364	.002283	1.85	.027301	.003060			
17.00	1.56	.017720	.001928	1.69	.021522	.002341	1.91	.028852	.003139			
17.50	1.61	.018697	.001976	1.74	.022709	.002400	1.96	.030444	.003218			
18.00	1.65	.019699	.002024	1.79	.023925	.002458	2.02	.032075	.003296			
18.50	1.70	.020724	.002072	1.84	.025170	.002516	2.08	.033744	.003374			
19.00	1.74	.021773	.002119	1.89	.026445	.002574	2.13	.035453	.003451			
19.50	1.79	.022846	.002167	1.94	.027748	.002632	2.19	.037200	.003528			
20.00	1.84	.023943	.002214	1.99	.029080	.002689	2.24	.038986	.003605			
20.50	1.88	.025064	.002261	2.04	.030441	.002746	2.30	.040810	.003682			
21.00	1.93	.026208	.002308	2.09	.031830	.002803	2.36	.042673	.003758			
21.50	1.97	.027375	.002355	2.14	.033248	.002860	2.41	.044574	.003835			
22.00	2.02	.028566	.002401	2.19	.034434	.002917	2.47	.046512	.003910			
22.50	2.07	.029780	.002448	2.24	.036168	.002973	2.53	.048489	.003986			
23.00	2.11	.031017	.002494	2.29	.037671	.003029	2.58	.050504	.004061			
23.50	2.16	.032277	.002540	2.34	.039202	.003085	2.64	.052556	.004136			
24.00	2.20	.033561	.002586	2.39	.040761	.003141	2.69	.054645	.004211			
24.50	2.25	.034867	.002632	2.44	.042347	.003197	2.75	.056773	.004286			
25.00	2.30	.036196	.002678	2.49	.043962	.003252	2.81	.058937	.004360			
25.50	2.34	.037548	.002723	2.54	.045604	.003308	2.86	.061139	.004435			

**Tablo 16.4. Anma çapı 125 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tablosu**

PİMAS				PVC BASINÇLI BORULAR debi ve yük kaybı tabloları				Hesaplamalar H — 15.1		
<b>ANMA ÇAPı 125</b>										
6 ATM				10 ATM				16 ATM		
DD/EK A	140/4.1 .01364333	140/6.7 .01258800	140/10.4 .01115943	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DQ SN/LT	V M/SN
Q LT/SN	M/SN	M/M	SN/LT	M/SN	M/M	SN/LT	M/SN	M/M	SN/LT	M/SN
1.50	.10	.000113	.000139	.11	.000137	.000170	.13	.000185	.000228	
2.10	.15	.000211	.000186	.16	.000257	.000226	.18	.000345	.000303	
2.70	.19	.000336	.000230	.21	.000409	.000280	.24	.000549	.000376	
3.30	.24	.000488	.000273	.26	.000594	.000333	.29	.000796	.000446	
3.90	.28	.000665	.000315	.30	.000809	.000384	.34	.001085	.000515	
4.50	.32	.000867	.000356	.35	.001055	.000433	.40	.001415	.000581	
5.10	.37	.001093	.000396	.40	.001330	.000482	.45	.001784	.000647	
5.70	.41	.001344	.000436	.45	.001635	.000530	.51	.002192	.000711	
6.30	.46	.001617	.000475	.50	.001968	.000577	.56	.002639	.000775	
6.90	.50	.001914	.000513	.54	.002329	.000624	.61	.003123	.000837	
7.50	.54	.002234	.000551	.59	.002718	.000670	.67	.003645	.000899	
8.10	.59	.002576	.000588	.64	.003134	.000715	.72	.004203	.000960	
8.70	.63	.002941	.000625	.69	.003578	.000760	.77	.004798	.001020	
9.30	.68	.003327	.000662	.73	.004048	.000805	.83	.005429	.001079	
9.90	.72	.003736	.000698	.78	.004545	.000849	.88	.006095	.001139	
10.50	.76	.004166	.000734	.83	.005069	.000893	.94	.006797	.001197	
11.10	.81	.004618	.000769	.88	.005618	.000936	.99	.007534	.001255	
11.70	.85	.005091	.000805	.92	.006193	.000979	1.04	.008305	.001313	
12.30	.90	.005585	.000840	.97	.006794	.001022	1.10	.009111	.001370	
12.90	.94	.006100	.000874	1.02	.007421	.001064	1.15	.009951	.001427	
13.50	.98	.006636	.000909	1.07	.008073	.001106	1.20	.010826	.001483	
14.10	1.03	.007192	.000943	1.12	.008750	.001148	1.26	.011734	.001539	
14.70	1.07	.007769	.000977	1.16	.009452	.001189	1.31	.012675	.001595	
15.30	1.12	.008367	.001011	1.21	.010179	.001230	1.37	.013690	.001650	
15.90	1.16	.008985	.001045	1.26	.010931	.001271	1.42	.014658	.001705	
16.50	1.20	.009623	.001078	1.31	.011707	.001312	1.47	.015699	.001760	
17.10	1.25	.010281	.001112	1.35	.012508	.001353	1.53	.016772	.001814	
17.70	1.29	.010959	.001145	1.40	.013333	.001393	1.58	.017879	.001868	
18.30	1.34	.011657	.001178	1.45	.014182	.001433	1.63	.019017	.001922	
18.90	1.38	.012374	.001211	1.50	.015055	.001473	1.69	.020188	.001976	
19.50	1.42	.013112	.001243	1.54	.015952	.001513	1.74	.021391	.002029	
20.10	1.47	.013869	.001276	1.59	.016873	.001552	1.80	.022626	.002082	
20.70	1.51	.014645	.001308	1.64	.017818	.001592	1.85	.023893	.002135	
21.30	1.56	.015441	.001341	1.69	.018786	.001631	1.90	.025191	.002187	
21.90	1.60	.016286	.001373	1.73	.019778	.001670	1.96	.026521	.002240	
22.50	1.64	.017091	.001405	1.78	.020793	.001709	2.01	.027883	.002292	
23.10	1.69	.017944	.001437	1.83	.021832	.001748	2.06	.029275	.002344	
23.70	1.73	.018817	.001468	1.88	.022893	.001786	2.12	.030699	.002396	
24.30	1.78	.019709	.001500	1.93	.023978	.001825	2.17	.032154	.002447	
24.90	1.82	.020620	.001531	1.97	.025086	.001863	2.23	.033640	.002499	
25.50	1.86	.021549	.001563	2.02	.026217	.001901	2.28	.035156	.002550	
26.10	1.91	.022498	.001594	2.07	.027371	.001940	2.33	.036704	.002601	
26.70	1.95	.023465	.001625	2.12	.028548	.001977	2.39	.038282	.002652	
27.30	2.00	.024451	.001656	2.16	.029747	.002015	2.44	.039890	.002702	
27.90	2.04	.025455	.001687	2.21	.030970	.002053	2.50	.041529	.002753	
28.50	2.08	.026479	.001718	2.26	.032214	.002090	2.55	.043198	.002803	
29.10	2.13	.027520	.001749	2.31	.033482	.002128	2.60	.044898	.002854	
29.70	2.17	.028580	.001780	2.35	.034771	.002165	2.65	.046627	.002904	
30.30	2.22	.029659	.001810	2.40	.036084	.002202	2.71	.048387	.002954	
30.90	2.26	.030756	.001841	2.45	.037418	.002240	2.76	.050176	.003003	

**Tablo 16.5. Anma çapı 150 mm. PVC boruların debi ve yük kaybı tablosu.**

PRIMAS				PVC BASINÇLI BORULAR debi ve yük kaybı tabloları				Hesaplama H — 16.1									
<b>ANMA ÇAPı 150</b>																	
DD/EK A		6 ATM			10 ATM			16 ATM									
DD/EK A		160/4.7 .01781309			160/7.7 .01642200			160/11.6 .01469811									
Q LT/SN	V M/SN	J M/M	DJ/DD SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DD SN/LT	V M/SN	J M/M	DJ/DD SN/LT								
2.00	.11	.000100	.000093	.12	.000123	.000113	.13	.000161	.000149								
2.80	.15	.000188	.000124	.17	.000229	.000151	.19	.000300	.000198								
3.60	.20	.000299	.000154	.21	.000365	.000187	.24	.000478	.000246								
4.40	.24	.000434	.000182	.26	.000529	.000222	.29	.000694	.000291								
5.20	.29	.000592	.000210	.31	.000721	.000256	.35	.000945	.000336								
6.00	.33	.000771	.000238	.36	.000941	.000290	.40	.001232	.000380								
6.80	.38	.000973	.000264	.41	.001186	.000322	.46	.001554	.000422								
7.60	.42	.001195	.000291	.46	.001457	.000354	.51	.001909	.000464								
8.40	.47	.001439	.000317	.51	.001754	.000386	.57	.002298	.000506								
9.20	.51	.001703	.000342	.56	.002076	.000417	.62	.002720	.000547								
10.00	.56	.001988	.000367	.60	.002423	.000448	.68	.003175	.000587								
10.80	.60	.002292	.000392	.65	.002794	.000478	.73	.003661	.000627								
11.60	.65	.002617	.000417	.70	.003190	.000508	.78	.004179	.000666								
12.40	.69	.002961	.000441	.75	.003609	.000538	.84	.004729	.000705								
13.20	.74	.003324	.000465	.80	.004052	.000568	.89	.005309	.000744								
14.00	.78	.003707	.000489	.85	.004519	.000597	.95	.005920	.000782								
14.80	.83	.004109	.000513	.90	.005009	.000626	1.00	.006562	.000820								
15.60	.87	.004530	.000537	.94	.005922	.000654	1.06	.007234	.000857								
16.40	.92	.004969	.000560	.99	.006058	.000683	1.11	.007936	.000895								
17.20	.96	.005428	.000583	1.04	.006616	.000711	1.17	.008668	.000932								
18.00	1.01	.005904	.000606	1.09	.007198	.000739	1.22	.009430	.000969								
18.80	1.05	.006400	.000629	1.14	.007801	.000767	1.27	.010221	.001005								
19.60	1.10	.006913	.000652	1.19	.008427	.000799	1.33	.011041	.001042								
20.40	1.14	.007445	.000675	1.24	.009075	.000823	1.38	.011890	.001078								
21.20	1.19	.007995	.000697	1.29	.009746	.000850	1.44	.012768	.001114								
22.00	1.23	.008562	.000720	1.33	.010438	.000877	1.49	.013673	.001149								
22.80	1.27	.009148	.000742	1.38	.011152	.000904	1.55	.014610	.001185								
23.60	1.32	.009751	.000764	1.43	.011887	.000931	1.60	.015573	.001220								
24.40	1.36	.010372	.000786	1.48	.012644	.000958	1.66	.016563	.001255								
25.20	1.41	.011011	.000808	1.53	.013423	.000985	1.71	.017585	.001290								
26.00	1.45	.011667	.000830	1.58	.014222	.001011	1.76	.018633	.001325								
26.80	1.50	.012341	.000851	1.63	.015044	.001038	1.82	.019709	.001360								
27.60	1.54	.013032	.000873	1.68	.015886	.001064	1.87	.020812	.001394								
28.40	1.59	.013740	.000895	1.72	.016749	.001091	1.93	.021943	.001429								
29.20	1.63	.014465	.000916	1.77	.017633	.001117	1.98	.023102	.001463								
30.00	1.68	.015208	.000937	1.82	.018539	.001143	2.04	.024288	.001497								
30.80	1.72	.015967	.000959	1.87	.019465	.001169	2.09	.025501	.001531								
31.60	1.77	.016744	.000980	1.92	.020411	.001194	2.14	.026741	.001565								
32.40	1.81	.017538	.001001	1.97	.021379	.001220	2.20	.028008	.001599								
33.20	1.86	.018348	.001022	2.02	.022366	.001246	2.25	.029302	.001632								
34.00	1.90	.019175	.001043	2.07	.023375	.001271	2.31	.030624	.001666								
34.80	1.95	.020019	.001064	2.11	.024404	.001297	2.36	.031971	.001699								
35.60	1.99	.020880	.001085	2.16	.025453	.001322	2.42	.033346	.001732								
36.40	2.04	.021757	.001105	2.21	.026522	.001347	2.47	.034747	.001765								
37.20	2.08	.022651	.001126	2.26	.027612	.001373	2.53	.036175	.001798								
38.00	2.13	.023562	.001147	2.31	.028722	.001398	2.58	.037629	.001831								
38.80	2.17	.024488	.001167	2.36	.029852	.001423	2.63	.039109	.001864								
39.60	2.22	.025432	.001188	2.41	.031002	.001448	2.69	.040615	.001897								
40.40	2.26	.026391	.001208	2.46	.032171	.001473	2.74	.042148	.001929								
41.20	2.31	.027368	.001228	2.50	.033361	.001497	2.80	.043707	.001962								

**Tablo 16.6. Anma çapı 80 mm. PVC borularda ara değerler tablosu**

ANMA ÇAPı: ø80			ANMA ÇAPı: ø80		
10 ATM			10 ATM		
DD/EK A	90/4,3 .000520401		DD/EK A	90/4,3 .000520401	
Q L/S	V M/S	J M/M	Q L/S	V M/S	J M/M
2,500	0,48	0,003054	2,760	0,522	0,003670
2,501	0,48	0,003058	2,770	0,524	0,003695
2,502	0,48	0,003060	2,780	0,526	0,003721
2,503	0,48	0,003063	2,790	0,528	0,003746
2,504	0,48	0,003066	2,800	0,530	0,003772
2,505	0,48	0,003068	2,810	0,532	0,003797
2,506	0,48	0,003070	2,820	0,534	0,003823
2,507	0,48	0,003072	2,830	0,536	0,003848
2,508	0,48	0,003075	2,840	0,538	0,003874
2,509	0,48	0,003077	2,850	0,540	0,003899
2,510	0,48	0,003077	2,860	0,542	0,003925
2,520	0,48	0,003101	2,870	0,544	0,003950
2,530	0,48	0,003125	2,880	0,546	0,003976
2,540	0,49	0,003148	2,890	0,548	0,004001
2,550	0,49	0,003172	2,900	0,550	0,004027
2,560	0,49	0,003196	2,910	0,552	0,004052
2,570	0,49	0,003219	2,920	0,554	0,004078
2,580	0,49	0,003243	2,930	0,556	0,004103
2,590	0,49	0,003266	2,940	0,558	0,004129
2,600	0,50	0,003290	2,950	0,560	0,004154
2,610	0,50	0,003314	2,960	0,562	0,004180
2,620	0,50	0,003337	2,970	0,564	0,004205
2,630	0,50	0,003361	2,980	0,566	0,004231
2,640	0,50	0,003384	2,990	0,568	0,004256
2,650	0,50	0,003408	3,000	0,570	0,004281
2,660	0,51	0,003432	3,015	0,570	0,004322
2,670	0,51	0,003455	3,057	0,580	0,004435
2,680	0,51	0,003479	3,191	0,610	0,004797
2,690	0,51	0,003502	3,250	0,620	0,004965
2,700	0,51	0,003526	3,304	0,630	0,005123
2,710	0,51	0,003550	3,330	0,640	0,005199
2,720	0,52	0,003573	3,500	0,670	0,005696
2,730	0,52	0,003597	4,000	0,760	0,007294
2,740	0,52	0,003620	4,081	0,780	0,007574
2,750	0,52	0,003644	4,250	0,810	0,008161
2,750	0,520	0,003644			

**Tablo 16.7. Anma çapı 100 mm. PVC borularda ara değerler tablosu**

ANMA ÇAPı: ø100			ANMA ÇAPı: ø100		
10 ATM			10 ATM		
DD/EK A	110/5,3 .000776001		DD/EK A	110/5,3 .000776001	
Q L/S	V M/S	J M/M	Q L/S	V M/S	J M/M
4,800	0,61	0,003863	7,500	0,96	0,008834
4,900	0,63	0,004018	7,600	0,97	0,009049
5,000	0,64	0,004172	7,700	0,99	0,009265
5,008	0,64	0,004184	7,800	1,00	0,009480
5,087	0,65	0,004306	7,900	1,00	0,009696
5,100	0,66	0,004327	8,000	1,00	0,009951
5,200	0,67	0,004481			
5,215	0,67	0,004506			
5,229	0,67	0,004525			
5,300	0,68	0,004646			
5,337	0,68	0,004706			
5,366	0,68	0,004841			
5,501	0,71	0,004975			
5,583	0,72	0,005111			
5,600	0,72	0,005140			
5,624	0,72	0,005182			
5,772	0,73	0,005423			
6,000	0,77	0,005841			
6,097	0,78	0,006020			
6,217	0,80	0,006242			
6,400	0,82	0,006582			
6,484	0,83	0,006746			
6,543	0,86	0,006862			
6,800	0,87	0,007365			
6,900	0,88	0,007528			
7,000	0,90	0,007693			
7,040	0,91	0,008353			
7,046	0,92	0,008363			
7,100	0,92	0,007858			
7,230	0,92	0,008238			
7,235	0,92	0,008246			
7,252	0,92	0,008296			
7,300	0,93	0,008403			
7,380	0,94	0,008320			
7,400	0,95	0,008618			

**Tablo 16.8.** Anma çapı 150 mm. PVC borularda ara değerler tablosu

ANMA ÇAPı: ø150		
10 ATM		
DD/EK A	160/7,7 .1642200	
Q L/S	V M/S	J M/M
14,80	0,90	0,005009
14,92	0,91	0,005086
15,60	0,94	0,005522
16,40	0,99	0,006058
16,50	1,00	0,006128
17,20	1,04	0,006616

## **TARTIŞMA,**

Bu dağıtım şebekesi projesi, az nüfuzlu yerleşim alanı için Acil Prefabrik Konutlardaki geçici dağıtım şebekesi olarak projelendirilmiş fakat kalıcı nitelik kazandırılmıştır. İleride daha fazla nüfuzlu bölgelerde de uygulanması, yeni bilgisayar teknolojileri kullanılarak, mimari edilmesi, geliştirilmesi çalışmaları yapılabilecektir.



## **EKLER**

- PAFTA NO: A :Şebeke Projesi Genel Durum Planı
- PAFTA NO: 1 :Şebeke İnşaat Planı
- PAFTA NO: 2 :Şebeke İnşaat Planı
- PAFTA NO: 3 :Şebeke İnşaat Planı
- PAFTA NO: 4 :Şebeke Hesap Planı
- PAFTA NO: 5 :Şebeke Hesap Planı
- PAFTA NO: 6 :Şebeke Hesap Planı
- PAFTA NO: 7 :Şebeke Ana Boru Profilleri
- PAFTA NO: 8 :Şebeke Ana Şematik Profilleri
- PAFTA NO: 9 : (DY1-DY2) Arası Bağlantı Hattı Profili
- PAFTA NO: 10 : (DY1-DM1) Depolar Arası Terfi Hattı Planı
- PAFTA NO: 10 A : (DY1-DM1) Arası Terfi Hattı Şematik Profili
- PAFTA NO: 11 : (DY1-DM1) Arası Terfi Hattı Profili
- PAFTA NO: 12 : (DY1-DM1) Arası Terfi Hattı Şematik Profili
- PAFTA NO: 13 : (DY1-500 m<sup>3</sup>) Depo Yeri Plankotesi
- PAFTA NO: 14 : (DY2-100 m<sup>3</sup>) Depo Yeri Plankotesi
- PAFTA NO: 15 : (Kaptaj-T5) Arası İletim Hattı Planı
- PAFTA NO: 16 : (Kaptaj-DY1) Arası İletim Hattı Profili
- PAFTA NO: 17 : (Kaptaj-T5) Arası İletim Hattı Profili
- PAFTA NO: 18 : (T5-DY1) Arası İletim Hattı Planı
- PAFTA NO: 19 : (T5-DY1) Arası İletim Hattı Profili

## **KAYNAKLAR:**

- 1- SAMSUNLU, A., 1997. Su Getirme ve Kanalizasyon Yapılarının Projelendirilmesi. İstanbul(Sam-Çevre Teknolojileri Merkezi Yayınları), TÜRKİYE .
- 2- ERDEMİŞ, N., 1995. Su Getirme. Ankara(Bilim Yayınları),TÜRKİYE
- 3- YÜKSEL, B., 1997. İçme Suyu Şebekelerinin Bilgisayarla Çözüm Örneği, Su Temini ve Çevre Sağlığı Dersi.
- 4- ERDEMİŞ, N., 1995. Su Getirme. Ankara(Bilim Yayınları),TÜRKİYE
- 5- İLLER BANKASI , 1992. İçme Suyu Projesine Ait Şehir ve Kasaba İçme Suyu Projelerinin Hazırlanmasına Ait Yönetmelik , TÜRKİYE
- 6- FAIR, G. M., GEYER, J.C., ( Çeviren: MUSLU, Y. ), 1971. Su Getirme ve Kullanılmış Suları Uzaklaştırma Esasları,İstanbul(Hikmet Gazetecilik LTD.ŞTİ.), TÜRKİYE
- 7- M.C.GHEE, T.J., 1991. Water Supply and Sewerage , M.C., Graw Hill Book C.
- 8- ÇEÇEN, C. 1973. İçme Suyu Mühendisliği İstanbul Sular İdaresi Genel Müdürlüğü Yayınları. İstanbul , TÜRKİYE
- 9- PURSCHEL, W., 1965. Gewinnung und Speicherung von Trinkwasser Verlage von Wilhelm Ernst und Sohn. Berlin, München , GERMANY
- 10- Steel, E.W. ,M.C. GHEE, T.J.,1979. Water Supply and Sewerage, M.C. Graw Hill Book Co., Newyork .U.S.A.
- 11- M.C. GHEE, T.J. , 1991.Water Supply and Sewerage , M.C. Graw Hill Book C. Newyork, U.S.A.

## **ÖZGEÇMİŞ**

1950 yılında Elazığ'da doğdu. 1973 Elazığ D.M.M. Akademisi İnş. Müh. den mezun oldu.

1973-1975 Statik – Betonarme proje Mühendisi, 1975 – 1982 Elazığ D.M.M. Akademisi İnş. Müh. Bölümünde Öğr. Gör.;

1982 – 1992 Kocaeli D.M.M. Akademisi Yapı İşleri Teknik Daire Başkanlığında, Yapı Denetim Mühendisliği ve Yapı İşleri Teknik Daire Başkanlığı görevlerinde bulundu.

Halen 1992 de kurulan KOÜ. İnşaat Müh. Böl. de Öğr. Gör. olarak görev yapmaktadır.

Evli ve 3 çocuk sahibidir.