



Sahibi : Server KARAMAN VE HİSS.
İli : Çanakkale
İlçesi : Merkez
Köyü : Kalabaklı
Mevkii : Düzçalı
Pafta No : H16.C.19A.3B.
Ada No : 105
Parsel No : 42

TEMEL ve ZEMİN ETÜD RAPORU

Rapor Yazarlarının İmzası

--	--	--

T.C Çanakkale İl Özel İdaresi
Aralık 2023



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

**105 ADA 38 PARSEL KONUT SAHASI
PARSEL BAZINDA ZEMİN VE TEMEL ETÜDÜ VERİ RAPORU**

Rapor No: 202312_13

Tarih: Aralık 2023

İÇİNDEKİLER

1. GİRİŞ.....	1
1.1. ETÜDÜN AMACI VE KAPSAMI.....	1
1.2. İNCELEME ALANININ TANITILMASI	1
1.2.1. Jeomorfolojik ve Çevresel Bilgiler.....	1
1.2.2. İmar Planı Durumu.....	1
1.2.3. İmar Adası İle İlgili Bilgiler	1
1.2.4. İklim Bilgileri	2
1.2.5. Doğal Afet Tehlikeleri	3
1.2.6. Yapı Hakkında Bilgiler	3
2. JEOLOJİ.....	3
2.1 BÖLGESEL JEOLOJİ	4
2.1.1. Yapısal Jeoloji ve Aktif tektonik.....	7
3. ARAZİ ÇALIŞMALARI	8
3.1. JEOFİZİK ÇALIŞMALAR.....	8
3.1.1. Sismik Kırılma.....	8
3.1.2. Yüzey Dalgalarının Çok Kanallı Analizi (MASW).....	9
3.1.3. Bölgenin Deprem ve Dinamik Elastik Parametreleri	10
3.2. ARAŞTIRMA ÇUKURLARI	10
3.3. SONDAJLAR	11
4. HİDROJEOLOJİ	12
4.1. YÜZEY SULARI	12
4.2. YERALTI SULARI	12
5. LABORATUVAR DENEYLERİ VE ANALİZLER	12
5.1. ZEMİN INDEX – FİZİKSEL ÖZELLİKLERİNİN BELİRLENMESİ	12
5.2. ZEMİNLERİN MEKANİK ÖZELLİKLERİNİN BELİRLENMESİ	12
6. İNCELEME ALANI MÜHENDİSLİK JEOLOJİSİ	13
7. JEOLOJİK KESİT	14
8. SONUÇ VE ÖNERİLER	15
9. KAYNAKLAR.....	16



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

EKLER

EK- 1	YER BULDURU HARİTASI
EK-2	TAPU, İMAR DURUMU, HARİTA PLAN ÖRNEĞİ, VAZİYET PLANI, PLANKOTE
EK-3	SONDAJİ LOGLARI VE ÇALIŞMA FOTOĞRAFLARI
EK-4	LABORATUVAR ANALİZLERİ
EK-5	ALET ÇIKTILARI, HIZ-ZAMAN GRAFİKLERİ, YER ALTI KESİTİ, SİSMİK HESAP ÖZETLERİ, DES ÖZETLERİ

TABLolar

TABLO 1. ÇANAKKALE METEOROLOJİ İSTASYONU İKLİM VERİLERİ	2
TABLO 2. YAPI HAKKINDA BİLGİLER	3
TABLO 3: BÖLGEDEKİ AKFİF FAYLARIN PROJE ALANINA UZAKLIKLARI	7
TABLO 4 SİSMİK ÖLÇÜ VURUŞ VE MESAFELERİ	9
TABLO 5 İNCELEME ALANININ VP HIZLARI	9
TABLO 6. İNCELEME ALANINDA ÖLÇÜLMÜŞ VS HIZLARI	9
TABLO 7: SİSMİK ÇALIŞMA TABLOSU (SERİM 1)	10
TABLO 8. SONDAJ ÇALIŞMASI KOORDİNATLARI.....	11
TABLO 9: LABORATUVAR ÇALIŞMASI SONUÇLARI.....	12
TABLO 10: DİREK KESME DENEYİ SONUÇLARI	12

ŞEKİLLER

ŞEKİL 1 İMAR ADASI YERLEŞİM PLANI	1
ŞEKİL 2 TÜRKİYE DON İNDEKSİ VE DON PENETRASYON DERİNLİĞİ HARİTASI	2
ŞEKİL 3: ÇANAKKALE BÖLGESİ DEPREM TEHLİKE HARİTASI.....	3
ŞEKİL 4 GENEL JEOLojİ HARİTASI (MTA).....	4
ŞEKİL 5 ÇALIŞMA ALANI VE YAKIN ÇEVRESİNİN STRATİGRAFİK KESİTİ.....	6
ŞEKİL 6 BÖLGENİN AKTİF FAY HARİTASI	7
ŞEKİL 7: SONDAJ LOKASYONLARI	11
ŞEKİL 8 MÜHENDİSLİK JEOLojİSİ HARİTASI	13
ŞEKİL 9 JEOLojİK KESİT	14

1. GİRİŞ

1.1. ETÜDÜN AMACI VE KAPSAMI

Bu çalışma; Çanakkale ili, Merkez ilçesi, Kalabaklı mahallesi 105 ada, 42 numaralı parselde yapılacak Server KARAMAN VE HİSS.' na ait binanın statik tasarımı için gerekli zemin parametrelerinin bulunması amacı ile yapılmıştır.

Bu rapor; Çevre ve Şehircilik Bakanlığı, Yapı İşleri Genel Müdürlüğü'nün, 09.03.2019 tarih ve 30709 sayılı resmî gazetede yayınlanan “Zemin ve Temel Etüdü Uygulama Esasları ve Rapor Formatına Dair Tebliği” uyarınca “Kategori-2” olarak değerlendirilmiştir. Kategori-2 kapsamında mevcut jeolojik haritalar incelenmiş, inceleme alanında bir adet sondaj çukuru açtırılmıştır. Mevcut şev aynaları ve çevre yapılar incelenmiş, jeofizik ölçümler yapılarak” Zemin ve Temel Etüdü Veri Raporu” hazırlanmıştır.

1.2 İNCELEME ALANININ TANITILMASI

1.2.1. Jeomorfolojik ve Çevresel Bilgiler

İnceleme alanı; Çanakkale ili, Merkez ilçesi, Kalabaklı Köyü Saltık mevkiinde Enlem: 40.082046°, Boylam: 26.419450° (WGS84) koordinatlarında yer almaktadır. İnceleme alanında en yüksek kot 109.24m, en alçak kot 97.59m civarındadır. Çalışma alanında eğim GB yönünde %0-5 arasında olup düşük eğimli arazi sınıflanmaktadır.

1.2.2. İmar Planı Durumu

Bölgenin mevcut imar planı yapımı aşamasında herhangi bir jeolojik, jeoteknik çalışmaya rastlanmamıştır.

1.2.3. İmar Adası İle İlgili Bilgiler

Çalışma alanı Kalabaklı köyü yerleşik alanı içinde, Aynı zamanda 1/100.000 ölçekli Balıkesir-Çanakkale çevre düzeni planında “Kırsal Yerleşik Alan” içinde kalmaktadır (Şekil 1). İmar adasının ulaşım ve altyapı sorunu yoktur. Çanakkale İl Özel İdaresince ilgili plan hükümlerine göre yapılaşmaya açılmıştır. İmar durumu Ek-2 de verilmiştir.

Şekil 1 İmar adası yerleşim planı



1.2.4. İklim Bilgileri

Bölge Akdeniz iklimine sahip olup Çanakkale iline ait iklim verileri **Tablo 1**'de verilmiştir.

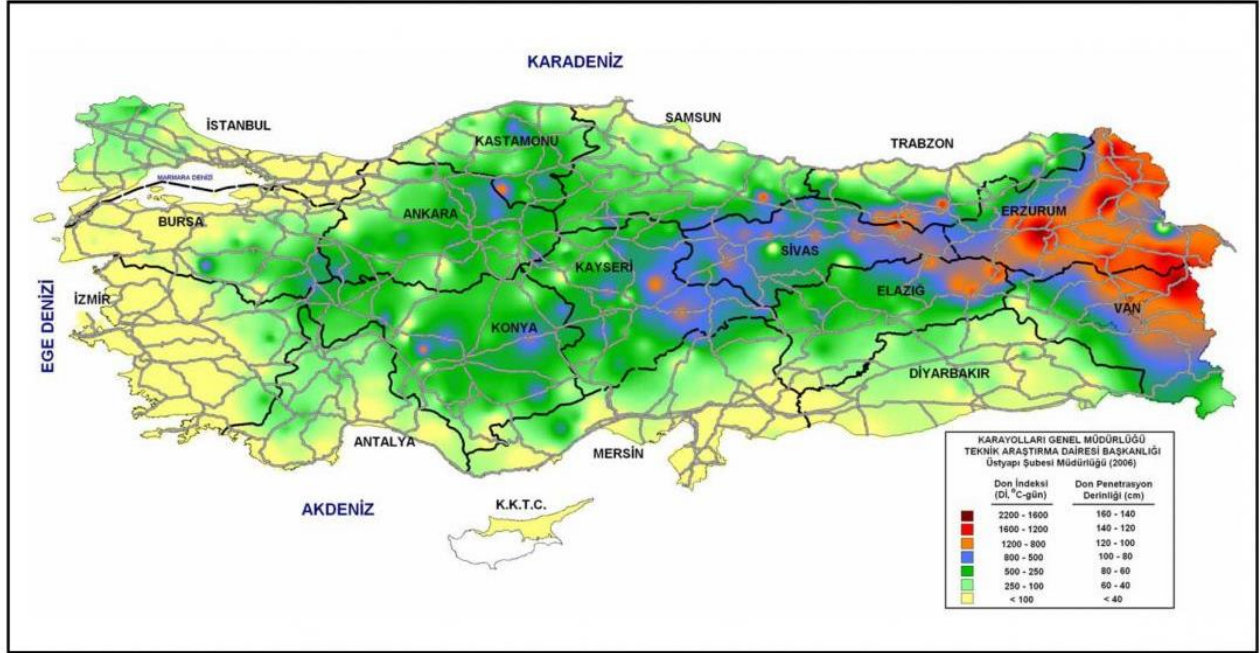
Tablo 1. Çanakkale Meteoroloji İstasyonu iklim verileri

CANAKKALE	Ocak	Şubat	Mart	Nisan	Mayıs	Haziran	Temmuz	Ağustos	Eylül	Ekim	Kasım	Aralık
Son İklim Periyodu (1981 - 2010)												
Ortalama Sıcaklık (°C)	6.4	6.4	8.4	12.7	17.6	22.6	25.3	25.3	21.1	16.2	11.5	8.3
Ortalama En Yüksek Sıcaklık (°C)	9.7	9.9	12.3	17.0	22.5	27.8	30.7	30.7	26.3	20.7	15.4	11.4
Ortalama En Düşük Sıcaklık (°C)	3.4	3.3	5.0	8.8	13.0	17.3	20.0	20.3	16.3	12.5	8.2	5.4
Ortalama Güneşlenme Süresi (saat)	3.3	4.3	5.4	7.1	9.3	10.7	11.5	11.0	8.7	6.2	4.1	2.6
Ortalama Yağışlı Gün Sayısı	10.5	10.1	8.7	8.2	5.3	3.9	2.1	1.2	2.9	6.2	9.0	12.3
Aylık Toplam Yağış Miktarı Ortalaması(kg/m ²)	80.5	69.5	66.8	45.8	31.2	19.4	11.3	3.3	18.5	56.9	83.4	105.3
Ölçüm Periyodu (1929 - 2018)												
En Yüksek Sıcaklık (°C)	20.0	21.3	27.3	30.8	38.9	36.8	39.0	39.1	35.9	31.7	26.2	22.9
En Düşük Sıcaklık (°C)	-11.0	-11.5	-8.5	-1.6	2.3	6.6	11.2	9.4	5.9	0.4	-7.0	-10.5
Günlük Toplam En Yüksek Yağış Miktarı												
05.11.1956	137.8 mm			Günlük En Hızlı Rüzgar			En Yüksek Kar					
				15.02.1991			26.01.2006			63.0 cm		
				139.3 km/sa								

<https://www.mgm.gov.tr/veridegerlendirme/il-ve-ilceler-istatistik.aspx?k=H&m=CANAKKALE>

Çanakkale ili için don derinliği, 2006 yılında Karayolları Genel Müdürlüğüne yenilenen Türkiye Don İndeksi ve Don Penetrasyon derinliği haritasına göre 40cm den daha azdır.

Şekil 2 Türkiye Don İndeksi ve Don Penetrasyon Derinliği Haritası

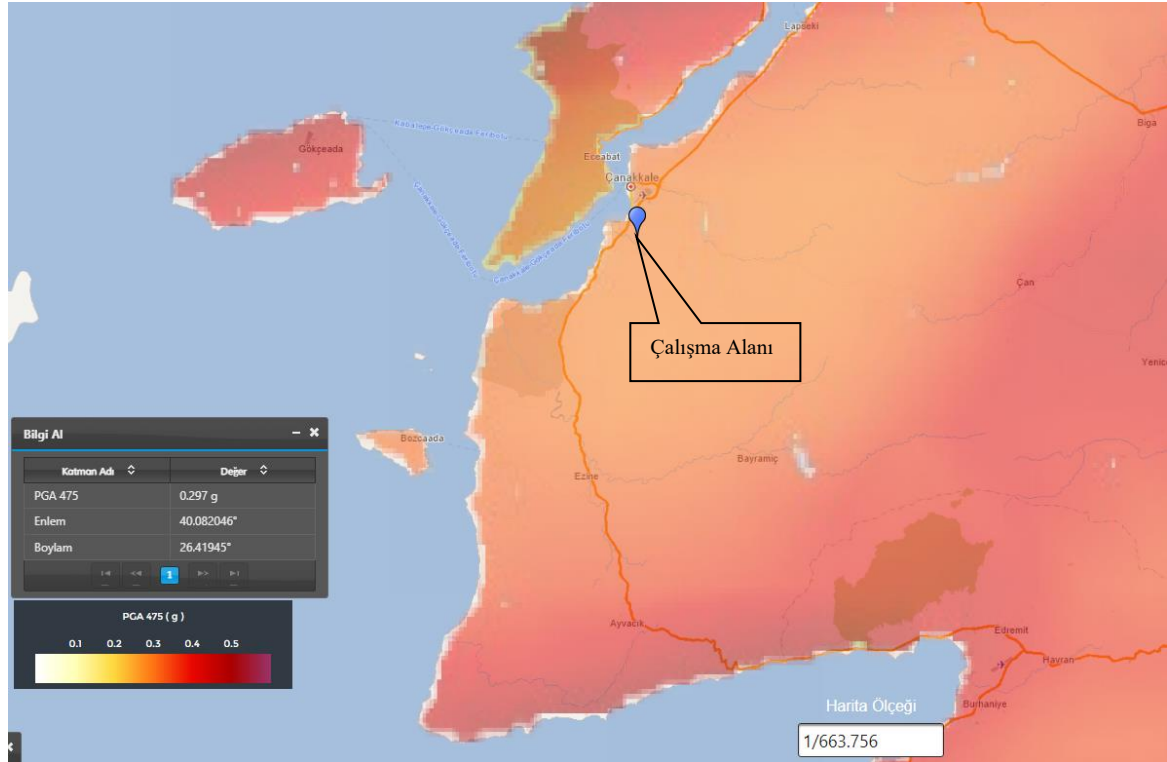


(Karayolları Genel Müdürlüğü 2006)

1.2.5. Doğal Afet Tehlikeleri

Çalışma alanı için kütle hareketleri (su baskını, heyelan, kaya düşmesi, çökme, krip, toprak akması), çığ vb riskler saptanmamıştır. Afet Acil Durum Yönetimi Başkanlığınca yayınlanan Türkiye Deprem Tehlike haritasına göre çalışma alanı için, 475 yıllık oluşum periyodu içinde “En Büyük Yer İvmesi” PGA 475=0.297g olarak belirlenmiştir (Şekil 3).

Şekil 3: Çanakkale bölgesi deprem tehlike haritası



(Afet ve Acil Durum Yönetimi Başkanlığı, <https://tdth.afad.gov.tr>)

Çalışma alanında Türkiye Heyelan Envanter Haritasına göre eski-aktif heyelan, krip, akma, kayma vb. sığ heyelan alanları mevcut değildir.

1.2.6. Yapı Hakkında Bilgiler

Çalışma alanında imal edilmesi planlanan bina hakkındaki bilgiler Tablo 2’de verilmiştir.

Tablo 2. Yapı Hakkında Bilgiler

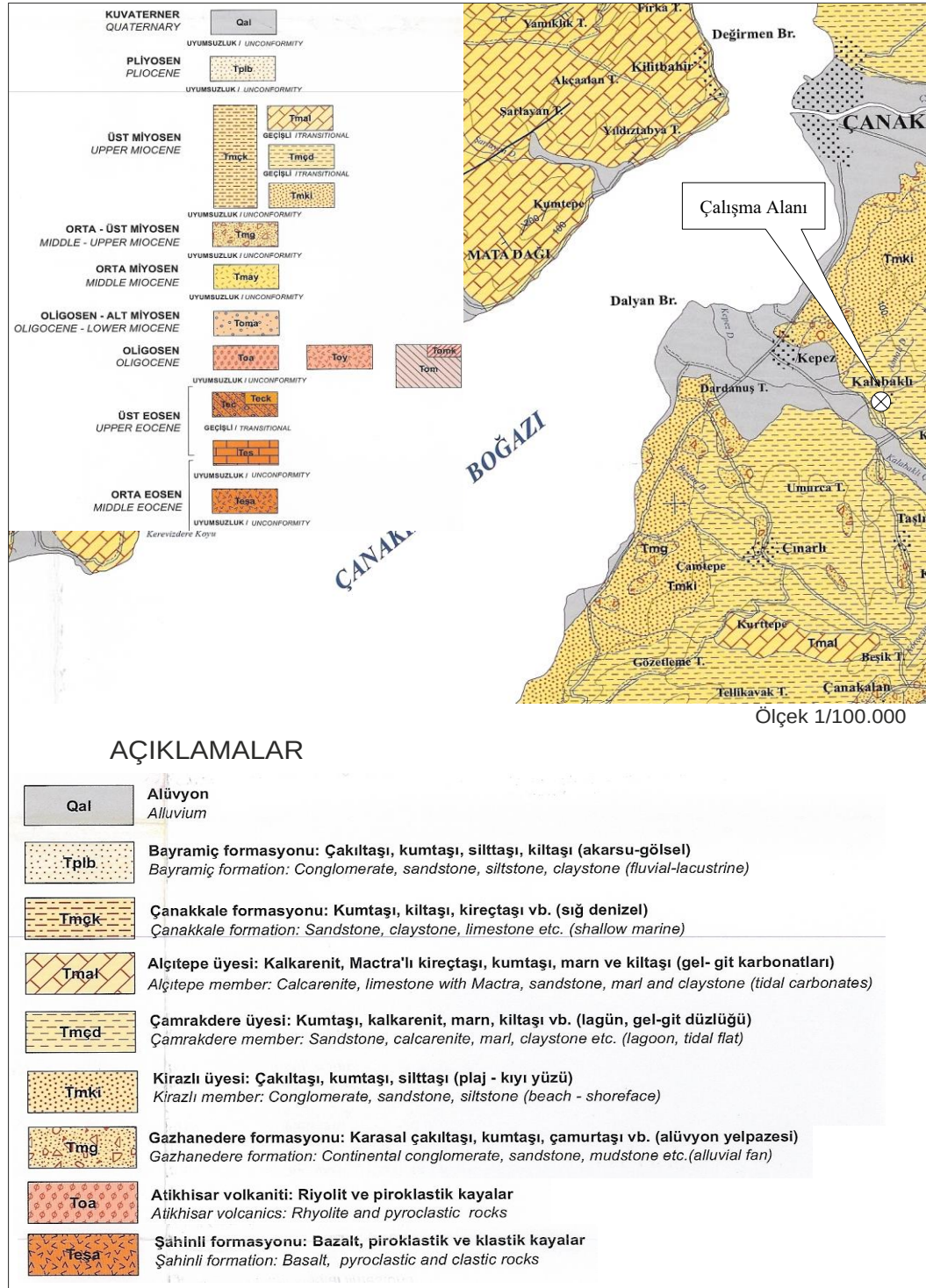
	A Tip Konut	B Tip Konut	C Tip Konut
Bina Kullanım Amacı	Konut	Konut	Konut
Bina Kullanım Sınıfı	3	3	3
Bina Önem Katsayısı	1	1	1
Yapı Malzemesi	Betonarme	Betonarme	Betonarme
Bodrum Kat Adedi	-	-	-
Toplam Kat Adedi	2	2	2
Yapı Yüksekliği	6.45 m	6.45 m	6.45 m
Plan Boyutları	13.10*11.05	19.70*9.20	24.00*8.64
Bina Yükseklik Sınıfı	8	8	8
Olası Kazı Derinliği	1,40 m	1,40 m	1,40 m

2. JEOLojİ

2.1 Bölgesel Jeoloji

Çalışma alanı ve yakın çevresinde literatürde Çanakkale Formasyonu, Çamrakdere Üyesi olarak adlandırılmış karasal çökel kayalar ve güncel alüvyon gözlenmektedir. Bölgenin genel jeoloji haritası Şekil 4' te verilmiştir.

Şekil 4 Genel jeoloji haritası (MTA)



Çanakkale Formasyonu (Tmçk)

Biga ve Gelibolu Yarımadaı'nda Çanakkale Boğazı'nın her iki kıyısı boyunca yüzeılenen Geç Miyosen yaşı denizel çökeller ilk kez Şentürk ve Karaköse (1987) tarafından Çanakkale formasyonu olarak tanımlanmıştır. Çanakkale formasyonu çakıltaşı, kumtaşı, silttaşı, çamurtaşı, marn, kalkarenit ve oolitik kireçtaşlarından oluşur.

Çanakkale formasyonu olarak adlandırılan Geç Miyosen yaşı denizel kayaçlar Trakya ve Gelibolu Yarımadaı'nda değişik araştırmacılar tarafından pekçok farklı ad altında tanımlanmıştır. Çanakkale formasyonu Holmes (1966)'un Ergene formasyonu; Ünal (1967)'ın Ergene Grubu, Büyük Anafartalar formasyonu; Kellog (1973)'un Anafartalar ve Kilitbahir formasyonu; Saltık (1974)'ın Gelibolu formasyonu; Önem (1974)'in Eceabat formasyonu karşılığıdır.

Kirazlı Üyesi (Tmki) : Gazhanedere formasyonu üzerinde yer alan ve egemen olarak ufak-kaba taneli kumtaşı ile daha az oranda çakılcık-ufak çakıllı konglomera, silttaşı ve çamurtaşından oluşan denizel birim Saltık (1974) tarafından Kirazlı formasyonu olarak tanımlanmıştır. Benzer fasiyes özelliklerine sahip olan kayaç toplulukları Biga ve Gelibolu Yarımadaı'nda da yüzeılenmekte olup Çanakkale formasyonu içinde tanımlanan diğer fasiyes toplulukları ile arıalanmalı olarak bulunmaktadır. Dolayısıyla Çanakkale Boğazı kıyısında yüzeılenen sığ denizel kayaçlar bu çalışmada Çanakkale formasyonunun bir üyesi olarak tanımlanmış ve birimin tanımlandığı ilk isme atfen *Kirazlı üyesi* adı kabul edilmiştir.

Kirazlı üyesi Çanakkale güneyinde yaygın olarak Güzelyalı, İntepe, Kumkale arasındaki kıyı şeridinde Gelibolu Yarımadaı'nda ise Üre Dağı batısı ile Çamaltı-Palamut Burnu arasında yüzeılenmektedir. Biga Yarımadaı'nda üyenin tip kesit yeri Güzelyalı ile İntepe arasında kalan karayolu yarmasıdır.

Çamrakdere Üyesi (Tmçd) : Çanakkale Boğazı'nın her iki kıyısında yüzeılenen ve çamurtaşı, silttaşı, kumtaşı ve çakılcıklı konglomera ile kalkarenitten oluşan kayaç topluluğu ilk defa Şentürk ve Karaköse (1987) tarafından Çanakkale formasyonunun Çamrakdere üyesi olarak adlandırılmıştır. Bu çalışmada da Çanakkale formasyonunun bir üyesi olarak tanımlanan aynı kayaç toplulukları *Çamrakdere üyesi* olarak tanımlanmıştır.

Çamrakdere üyesi çamurtaşı, silttaşı, kumtaşı ve çakılcıklı konglomera ile kalkarenitten oluşmaktadır. Gri-yeşil renkli çamurtaşları, bol miktarda fosil ya da kırılmış kavkı parçası içerirler. Bunun yanı sıra kömürleşmiş bitki sap-kök izleri ile kalış yumruları da çamurtaşları içinde gözlenmektedir. Çamurtaşları içinde genelde birkaç mm-cm kalınlıkta lentiküler tabakalı kumtaşları yer almaktadır. Kumtaşları düzlemsel paralel katmanlı ve ripil çapraz katmanlı olarak gözlenmektedir. Bu kumtaşları flaser ve dalgalı çamurtaşları ile arıalanmalı olarak bulunmaktadır. Bol miktarda kırılmış kavkı parçası içeren kumtaşları ve çakılcıklı konglomeralar, çamurtaşları ve kumtaşları üzerinde erozyonal taban yüzeıli olarak düzlemsel eğimli tabakalanmalar şeklinde dirsek barı çökellerini oluştururlar. Genelde ince tabakalı olarak gözlenen kalkarenitler, fosil ve kavkı parçalarınca zengindir.

Çamrakdere üyesi yanal yönde Kirazlı üyesi ve düşey yönde ise Alçıtepe üyesine ait kayaçlarla geçişlidir. Altında yer alan Gazhanedere formasyonu ile paralel uyumsuzdur ve üyenin yaşı Geç Miyosen (orta-geç Panoniyen) olarak saptanmıştır (Atabey ve diğerleri, 2004).

Alçıtepe Üyesi (Tmal): Biga Yarımadası'nda İntepe-Çanakkale arasındaki yükseltilerde, Gelibolu Yarımadası'nda ise Eceabat güneyinde yüzeylenen ve başlıca kireçtaşlarından oluşan litoloji topluluğu ilk olarak Druitt (1961) tarafından Alçıtepe birimi olarak tanımlanmıştır. Bu çalışmada da Alçıtepe üyesi adı kabul edilmiştir.

Alçıtepe üyesinin tip kesit yeri, Umurbey kasabası güneyindeki Tekkedere ile Çardakbayırı Tepe arasındadır. Ayrıca Kuzgunkaya Tepe'de de referans kesiti bulunmaktadır.

Alçıtepe üyesi stromatolit yapıli kireçtaşlarından, oolitlerden, kalkarenitlerden, fosilli kireçtaşları ile silttaşı ve marnlardan oluşur. Yaşı Geç Miyosen (orta-geç Panoniyen) olarak saptanmıştır (Atabey ve diğerleri, 2004). Alçıtepe üyesi gelgit ortamında çökelen karbonat fasiyeslerini yansıtır.

Alüvyon (Qal)

Akarsu yataklarında, eski çukurluklar üzerinde ve kıyı kuşaklarındaki düzlükler üzerinde gelişmiş çakıl, kum ve çamur çökelleridir.

Bölgenin stratigrafik kesiti Şekil 5' te verilmiştir.

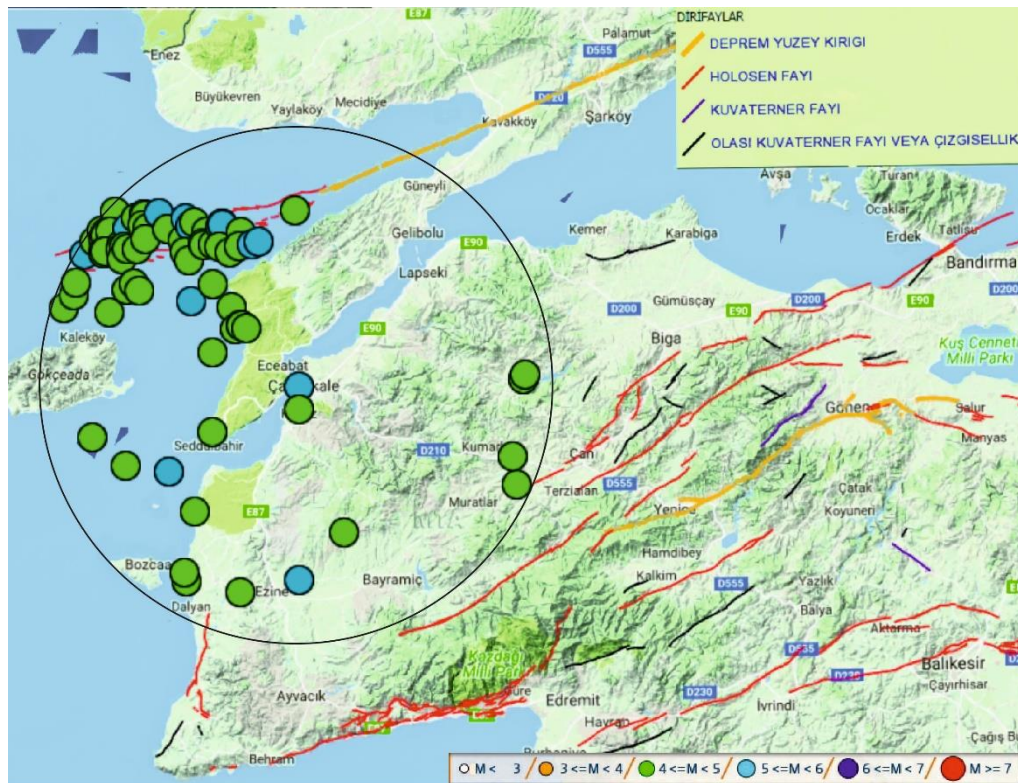
Şekil 5 Çalışma alanı ve yakın çevresinin stratigrafik kesiti

ZAMAN	DEVİR	DEVRE	FORMASYON	SİMGE	KAYA TÜRÜ	AÇIKLAMALAR
SENOZOYİK	KÜVATERNER			Qal		Alüvyon
				Qym		Yamaç molozu
	PLİYOSEN		Bayramiç	Tplb		Çamurtaşı
						Killaşı
						Kireçtaşı
						Çakıllaşı
	MİYOSEN	ÜST	Çanakkale	Tmal		Kalkerenit, Mactralı kireçtaşı kumlaşı, mam, kireçtaşı
				Tmçd		Kumtaşı kalkerenit, mam, killaşı
				Tmki		Çakıllaşı, kumtaşı, silttaşı
	OLİGOSEN	ORTA	Gazhanedere	Tmg		Karasal kumtaşı çakıllaşı, çamurtaşı
						Riyolit ve piroklastik kayalar
	EÖSEN	ORTA	Atıkhisar Volkaniti	Toa		
	EÖSEN	ORTA	Şahinli Volkaniti	Teşa		
						Bazalt, piroklastik ve klastik kayalar

2.1.1. Yapısal Jeoloji ve Aktif tektonik

Türkiye'nin en önemli deprem kuşağı olan Kuzey Anadolu Fay Zonu Marmara bölgesinde üç kola (Kuzey, Orta ve Güney kollar) ayrılmak olup yüksek deprem etkinliğine ve tehlikesine neden olmaktadır. Kuzey kol; Sapanca-Gölcük-Çınarcık-Marmara Denizi altından geçerek Saroz Körfezi'ne girmekte ve Kuzey Ege denizine uzanmaktadır. Orta kol; Geyve-İznik Gölü güneyi-Gemlik-Bandırma-Bayramiç hattında uzanmakta ve Güney kol; orta koldan Pamukova yakınlarında ayrılır ve -Yenişehir-Bursa-Gönen-Biga yarımadası hattını takip etmektedir. Çanakkale ve çevresinde genel olarak Kuzey Anadolu Fay kuşağının Güney Kolu ve orta kolu içerisindeki uzantıları görülmektedir. Biga yarımadası aynı zamanda Batı Anadolu graben sisteminin etkilediği bir alanda bulunmaktadır. Bölgenin Aktif Fay haritası ve Çanakkale İli merkez olmak üzere 50 km. yarıçaplı 1900-2019 yılları arasında aletsel magnetüdü 4.0'ten büyük olan eski depremlerin merkez üsleri **Şekil 6'**da verilmiştir.

Şekil 6 Bölgenin Aktif Fay Haritası



(Maden Teknik Arama 2012)

Çalışma alanına en yakın fayların çalışma alanına uzaklıkları **Tablo 3**'te verilmiştir.

Tablo 3: Bölgedeki aktif fayların proje alanına uzaklıkları

Diri Fayların Literatür Adları	Çalışma Alanına Uzaklığı (km)	Üretmesi Muh. Dep. Büyüklüğü (Mv)
Kestanbol Fayı	48	7
Evciler Fayı	52	7
Saroz- Gaziköy	35	7.5
Can-Biga Fay Zonu	47	6.9

3. ARAZİ ÇALIŞMALARI

Çalışma alanında 2 adet sondaj çukuru açtırılmıştır. Ayrıca jeofizik çalışmalar kapsamında 1 profil Sismik Kırılma (P dalgası), Yüzey Dalgalarının Çok Kanallı Analizi (MASW) ölçümleri yapılmıştır.

3.1. JEOFİZİK ÇALIŞMALAR

Jeofizik çalışma lokasyonları Şekil 7’de verilmiştir. Koordinatlar **Tablo 4**’te verilmiştir.

Şekil 7 Jeofizik Çalışmaların Lokasyonları



Tablo 4. Jeofizik çalışmaların koordinatları

Çalışma No	Koordinatlar (WGS84)	
	Enlem	Boylam
SİS1	40.081860°	26.419298°

3.1.1. Sismik Kırılma

Sismik çalışmaları için yapılan ölçüler GEOMETRICS Geode marka 12 kanallı sismik ölçü aleti ile yapılmıştır. Sismik kırılma çalışmaları ile zeminin dinamik özelliklerinin saptanması amaçlanmış, P (kayma) dalgası hızları planlanan profil boyunca ölçülmüştür.

Sismik kırılma verilerinin değerlendirilmesinde iki-boyutlu ters çözüm yöntemi kullanılmıştır. Bu amaç için aleti üreten firmanın hazırladığı bilgisayar programından yararlanılmıştır. İki boyutlu ters-çözüm yönteminde, yeraltı dikdörtgen şekilli yüzlerce küçük hücreye bölünür. Bu geometrinin üzerine bir profil üzerindeki bütün serimlere ait atış noktaları ve jeofonlar yerleştirilir. Elde edilecek

modelin birden fazla serimdeki geliş zamanlarını temsil etme gerekliliği bulunmaktadır. Önce homojen bir yeraltı modelinden başlayarak, kuramsal sismik kırılma verisi hesaplanır. Bu kuramsal veri, ölçülen veri ile çakışmaya kadar her hücrenin hız değeri değiştirilir. Bu işlem binlerce kez kuramsal verinin hesaplanması ve ölçülen veri ile karşılaştırılması gerektirir. Sonuçta, iki-boyutlu bir yeraltı hız modeli elde edilir. Bu modelin kurulmasındaki temel prensip derinlik ile orantılı olarak hızın artmasıdır. Bu model tabakalı bir yapı göstermez. Eğer, tabakalı bir yapı var ise düşey yöndeki hız gradyeni ani değişim gösterir. Elde edilen model, yanal yöndeki değişimleri çok başarılı bir şekilde verir. Çok sayıda serimden oluşan bir profil için sürekli bir modelin oluşturulması da olanaklıdır. İki-boyutlu P ve S dalgası hız dağılımı, yatay eksen mesafe ve düşey eksen derinlik (veya yükseklik) olmak üzere kesitler şeklinde sunulmuştur. Araziye uygulanan jeofon dizilimi ve atış düzeni **Tablo 4**'te sonuçlar sismik çalışma tablosunda verilmiştir

Tablo 4 Sismik ölçü vuruş ve mesafeleri

	Düz Vuruş	1 Jeof	2 Jeof	3 Jeof	4 Jeof	5 Jeof	6 Jeof	7 Jeof	8 Jeof	9 Jeof	10 Jeof	11 Jeof	12 Jeof	Ters Vuruş
Kaynak ve Jeofon mesafeleri (m.)	0	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2
Düz Vuruştan Mesafeler (m.)	0	2	4	6	8	10	12	14	16	18	20	22	24	26

İnceleme alanında yapılan sismik kırılma çalışmalarında elde edilen Vp hızları **Tablo 5**'da.

Tablo 5 İnceleme alanının Vp hızları

Ölçü No	Ortam No	Vp (m/sn)
SS1	1	364
	2	1020

3.1.2. Yüzey Dalgalarının Çok Kanallı Analizi (MASW)

Yerin sığ sismik hız özelliklerini ortaya koymak için son yıllarda en çok MASW yöntemi kullanılmaktadır. MASW tekniğinin temel hedefi faz hızının frekansla değiştiği Rayleigh dalgası dispersiyonunu elde etmek ve ters çözüm tekniği ile bunu S-dalgası hızı ve tabaka derinliğine dönüştürmektir. MASW verisi GEOMETRICS Geode marka 12 kanallı sismik ölçü aleti ve 4.5 Hz jeofonlar kullanılarak toplanmıştır. Balyoz-çelik levha sismik kaynak olarak kullanılmış ve her ofset noktasında 2 vuruş yapılarak veri toplanmıştır. Veri kazanımı esnasında herhangi bir süzgeç uygulanmamıştır.

Araziye her tabaka için ölçülmüş Vs hızları ve 30m derinliğe kadar hesaplanmış kayma dalgası hız ortalaması olan Vs₃₀ **Tablo 6**'de verilmiştir.

Tablo 6. İnceleme Alanında ölçülmüş Vs hızları

Serim No	Ortam No	Vs (m/sn)	Kalınlık h (m)	Vs ₃₀ (m/sn)
Masw 1	1	277	5.4	400
	2	398	15.7	
	3	564	-	



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabalıklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

3.1.3. Bölgenin Deprem ve Dinamik Elastik Parametreleri

Yapılan değerlendirme hesap cetvelleri ve arazi ölçü grafikleri hesaplarda kullanılan ekler kısmında sunulmuştur. Değerlendirme sonucunda elde edilen hız değerleri ve tabaka kalınlıklarından, çeşitli parametreler hesaplanmış ve aşağıda verilen sismik çalışma tabloları oluşturulmuştur.

Tablo 7: Sismik çalışma tablosu (Serim 1)

UB ZEMİN					
SİSMİK ÇALIŞMA TABLOSU					
Sismik Ölçü ve Hesaplarının Sahibi :	Serim 1				
Zemin Parametreleri	Simge	TABAKA NO			
	Birim	I	II	III	IV
V_P = Boyuna Dalga Hızı (Sıkışma Dalgası Hızı)	V_P (m/sn)	369	1020	1020	
V_S = Enine Dalga Hızı (Kayma Dalgası Hızı)	V_S (m/sn)	227	398	564	
Tabaka Kalınlığı	metre	5.4	10.2		
Tabaka Yoğunluğu	γ (gr/cm ³)	1.36	1.75	1.75	
Poisson Oranı (Gözeneklilik Oranı) (P)	Birimsiz	0.20	0.41	0.28	
Elastisite (Young) Modülü (Çimentolaşma, Dayanıklılık)	E_D (kg/cm ²)	1672	7815	14224	
Bulk (Sıkışmazlık) Modülü (İncompressibility) (k)	M_c (kg/cm ²)	915	14505	10792	
Maksimum Kayma Modülü (SHEAR) (G_{max})	G_{max} (kg/cm ²)	699	2771	5555	
Zemin Büyütme (Deprem Şiddet Artış) Katsayısı	b	2.52	1.93	1.67	
Sismik Hız Oranı	V_P/V_S	1.63	2.56	1.81	
V_{s30} = 30m derinliğe kadar ortalama kayma dalgası hızı	V_{s30} (m/sn)	400			

3.2. ARAŞTIRMA ÇUKURLARI

Çalışma alanında araştırma çukuru kazılmamıştır.

3.3. SONDAJLAR

İnceleme alanında 4 adet 10,5m derinliğinde sondaj çukuru açılmıştır. Sondaj lokasyonları **Şekil 7'**de verilmiştir. Koordinatlar **Tablo 8'**da verilmiştir

Şekil 7: Sondaj Lokasyonları



Tablo 8. Sondaj Çalışması Koordinatları

Kuyu No	KOORDİNATLAR (WGS84)		Derinlik (m)	Litoloji	Formasyon
	Enlem	Boylam			
SK-1	40.082117°	26.419382°	0,00-1.50	Kahve renkli kötü derecelenmiş çakıl	Çanakkale Formasyonu Çamrakdere Üyesi
			1.50-9,00	Çok çatlaklı ayrılmış kumtaşı	
SK-2	40.081934°	26.419549°	0,00-1.50	Kahve renkli kötü derecelenmiş kumlu çakıl	Çanakkale Formasyonu Çamrakdere Üyesi
			1.50-9,00	Çok çatlaklı ayrılmış kumtaşı	

Çalışma alanında açılan sondaj çukurların da ilk 50cm koyu kahve renkli bitkisel toprak gözlenmektedir. Bitkisel toprak altında 1.50 m derinliğe kadar kahve renkli kötü derecelenmiş çakıl, 1.50m den sondaj sonuna kadar çok çatlaklı ayrılmış kumtaşları görülmüştür. Sondaj logları eklerde verilmiştir.

4. HİDROJOLOJİ

4.1. YÜZEY SULARI

İnceleme alanında ve yakın çevresinde akar ve kuru dere yoktur. Yine de yağışlara bağlı olarak oluşan yüzey sularının olumsuz etkilerinden yapı temelini korumak için suyu yapı temellerinden uzak tutacakyalıtım ve drenaj uygulamaları yapılması önerilir.

4.2. YERALTI SULARI

Çalışma alanında yer altı suyuna rastlanmamıştır.

5. LABORATUVAR DENEYLERİ VE ANALİZLER

İnceleme alanında açılan sondaj çukurlarından alınan numuneler Çevre ve Şehircilik Bakanlığının izin belgesine sahip Arter Laboratuvarında gerekli deneyler yaptırılmış, laboratuvar sonuçları eklerde verilmiştir.

5.1. ZEMİN INDEX – FİZİKSEL ÖZELLİKLERİNİN BELİRLENMESİ

İnceleme alanında açılmış olan temel sondaj kuyularındaki numuneler, Atterberg limitleri, su muhtevası, elek analizleri, doğal birim hacim ağırlık, kuru birim hacim ağırlık deneylerine tabi tutularak, çalışma alanındaki zeminin fiziksel özellikleri belirlenmiştir.

Tablo 9: Laboratuvar çalışması sonuçları

Num.Alındığı Yer Project/Location			105 ADA 42 PARSEL KALABAKLI/ÇANAKKALE										
Sondaj No Boring No	Numune No Sample No	Derinlik (m) Depth	ÇAKIL / Gravel	KUM / Sand	SİLT / Silt	KİL / Clay	Atterberg limitleri Atterberg Limits			W _n	Y _n	Y _k	SINIFLAMA Classification (TS EN ISO 14688-2)
							LL	PL	PI				
			(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)				
1	SK-1	KAROT	1,50-3,00										
2	SK-1	KAROT	4,50-6,00										
3	SK-1	KAROT	7,50-9,00										
4	SK-2		0,00-1,50	59.78	36.19	4.03		NP		15.0	1.750	1.519	saGrP
5	SK-2	KAROT	3,00-4,50										
6	SK-2	KAROT	6,00-7,50										

5.2. ZEMİNLERİN MEKANİK ÖZELLİKLERİNİN BELİRLENMESİ

İnceleme alanında açılmış olan temel sondaj kuyularındaki numunelerin belirli şartlar (drenaj şartları, yükleme hızı gibi) altında taşıyabileceği maksimum kayma gerilmesi parametrelerinin (kohezyon, içsel sürtünme açısı) belirlenmesi amacıyla numuneler üzerinde kesme kutusu ve serbest basınç deneyleri uygulanarak zeminin mekanik özellikleri belirlenmiştir (**Tablo 10**).

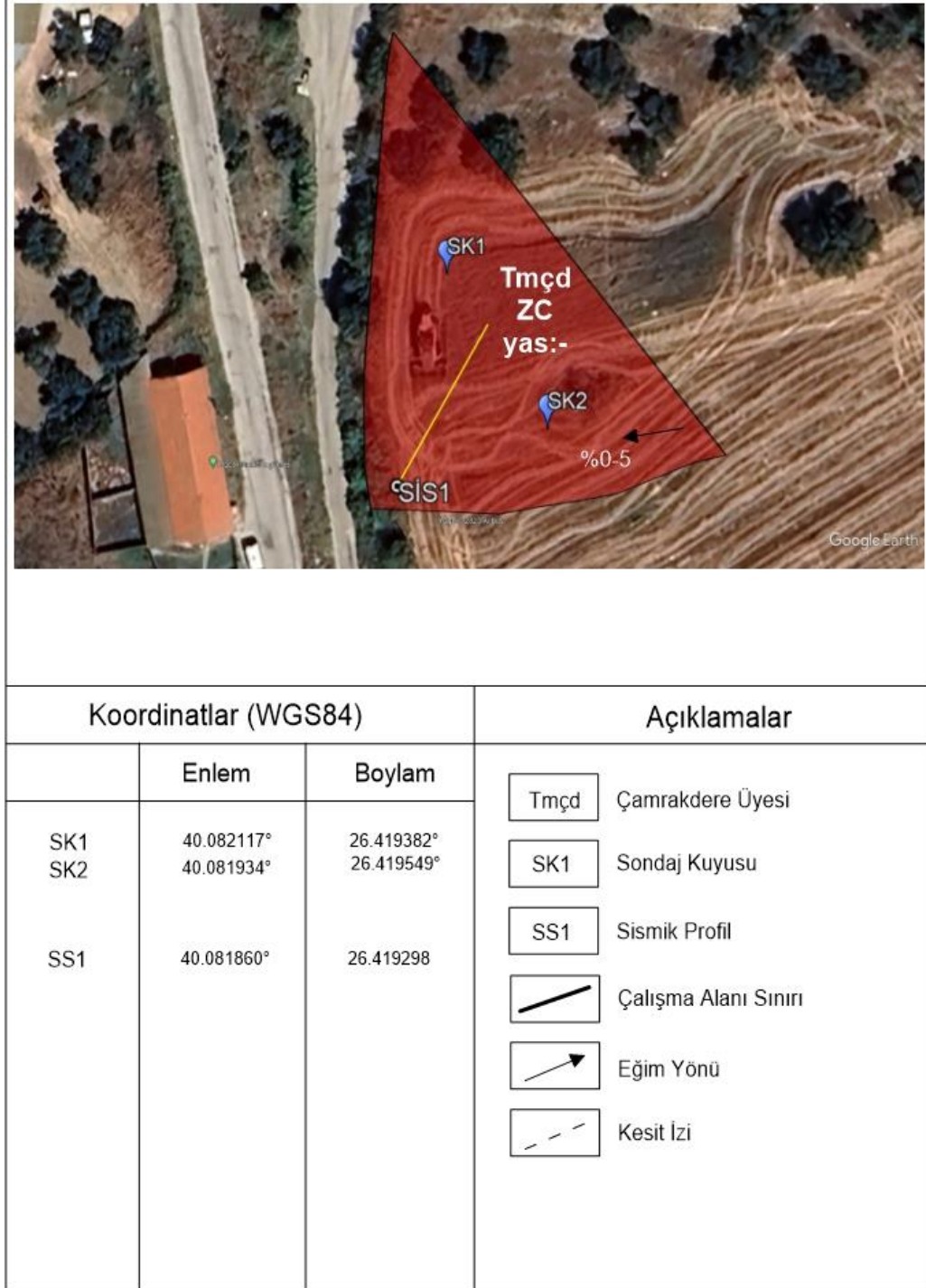
Tablo 10: Direk kesme deneyi sonuçları

Sondaj No	Derinlik	Kohezyon c (kPa/cm ²)	İçsel Sürtünme Açısı (Ø)	Serbest Basınç Direnci qu (kg/cm ²)	Dency adı
SK1	1,50-3,00	-	-	1.40	Kesme Kutusu
SK1	4,50-6,00	-	-	1.84	
SK1	7,50-9,00	-	-	2.31	
SK2	0,00-1,50	6.23	25.46	-	
SK2	3,00-4,50	-	-	2.03	
SK2	6,00-7,50	-	-	2.58	

6. İNCELEME ALANI MÜHENDİSLİK JEOLJİSİ

İnceleme alanı; bölgede gözlenen, Miyosen yaşlı 1/100.000 lik jeoloji haritalarında “Tmçd” simgesiyle gösterilen “Çamrakdere Üyesi” olarak adlandırılmış çökellerin üzerindedir. Çalışma alanında rezidüel birimler kahve renkli kötü derecelenmiş çakıl ve çok çatlaklı ayrılmış kumtaşları olarak gözlenmektedir. Çalışma alanına ait mühendislik jeolojisi haritası Şekil 8’de verilmiştir.

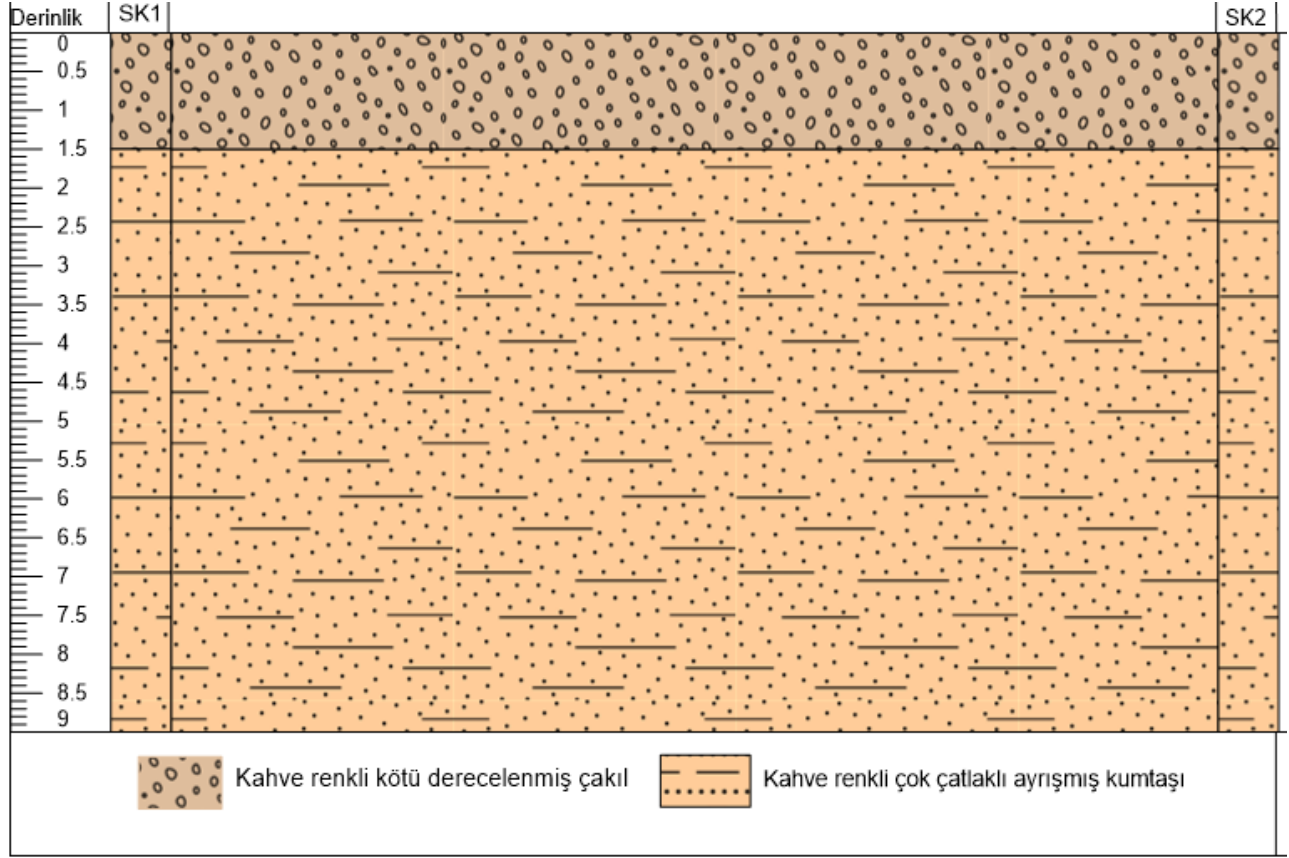
Şekil 8 Mühendislik Jeolojisi Haritası



7. JEOLJİK KESİT

Çalışma alanında sondaj noktalarından geçen kesit alınarak sondaj profillerinde gözlenen zeminlerin korelasyonu yapılmıştır (Şekil 9).

Şekil 9 Jeolojik Kesit



Sondaj profilinde yaklaşık 50cm bitkisel toprak karakterindeki örtü altında gözlenen Çanakkale formasyonunun Çamrakdere Üyesine ait rezidüel kahve renkli kötü derecelenmiş çakıl ve çok çatlaklı ayrılmış kumtaşı olarak gözlenmiştir.



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

8. SONUÇ VE ÖNERİLER

Çanakkale ili, Merkez ilçesi, Kalabaklı mahallesi 105 ada, 42 numaralı parselde yapılacak Server KARAMAN VE HİSS.'na ait binanın projelerine ve statik hesaplarına temel oluşturacak gerekli zemin parametreleri ve zemin koşulları aşağıdaki şekilde özetlenmiştir.

Söz konusu parsel üzerine yapılacak bina ve zemin koşulları yönünden Çevre ve Şehircilik Bakanlığının “Zemin ve Temel Etüdü Uygulama Esasları ve Rapor Formatı” uyarınca “Kategori-2” olarak değerlendirilmiş ve bu kapsamda çalışmalar tamamlanmıştır.

1. İnceleme alanı literatürde Üst Miyosen yaşlı “Tmçd” simgeli Çanakkale Formasyonunun Çamrakdere Üyesi adıyla anılan rezidüel çökeller üzerindedir. Birim, 50 cm kalınlığında bitkisel toprak altında kahve renkli kumlu kötü derecelenmiş çakıl ve çok çatlaklı ayrılmış kumtaşı gözlenmektedir.
2. Çalışma Alanı Zemin sınıfı “ZC”, 475 yıllık oluşum periyodu içinde “En Büyük Yer İvmesi” $PGA_{475}=0.297g$ olarak belirlenmiştir.
3. Çalışma alanında yeraltı suyu rastlanmamıştır. Yüzey sularının ve atık suların, yapı temeli ve temelin oturacağı zeminde meydana olumsuz etkiler göz önüne alınarak su geçirgenliğini önlemek için uygun bir metot ile yalıtım yapılması ve suyu temelden uzak tutacak drenaj ağının oluşturulmadır.
4. Çalışma Alanında Kazı sınıfı “Yumuşak–Sert Toprak” olarak değerlendirilmiş olup hafriyatı kolaydır.
5. Yol, altyapı ve komşu parsel güvenliği sağlanmadan kazı çalışmaları yapılmamalıdır.

PROJE MÜELLİFLERİNİN İMZALARI		
Gökalp DOĞAN Jeoloji Mühendisi Oda Sicil No: 7400	Suat ERGİN Jeofizik Mühendisi Oda Sicil No: 1982	



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

9. KAYNAKLAR

MTA yerbilimleri portalı Türkiye Diri Fay haritası:

Ö. Emre, Duman, T.Y., Özalp, S., Elmacı, H., Olgun, Ş. ve Şaroğlu, F. 2013, 1/1.250.000 Ölçekli Türkiye Diri Fay Haritası, Maden Tetkik ve Arama Genel Müdürlüğü Özel Yayınlar Serisi-, Ankara, Türkiye

MTA yerbilimleri portalı Türkiye Heyelan Haritası:

Duman, T.Y., T. Çan ve Ö. Emre, 2011, 1/1.500.000 Türkiye Heyelan Envanteri Haritası, Maden Tetkik ve Arama Genel Müdürlüğü Özel Yayınlar Serisi -27, Ankara, Türkiye. ISBN:978-605-4075-85-3.

TBDY – Türkiye Bina ve Deprem Yönetmeliği.

<https://tdth.afad.gov.tr>

<https://www.atlas.gov.tr>

<http://www.koeri.boun.edu.tr/sismo/zeqdb/>

<http://yerbilimleri.mta.gov.tr/anasayfa.aspx>

EKLER

K
↑





İMAR DURUMU BELGESİ

İsim : Server KARAMAN ve Hissedarları

Tarih : 12.10.2023

T.C.
ÇANAKKALE
İL ÖZEL İDARESİ
İmar ve Kentsel
İyileştirme Müdürlüğü
POSTA KODU: 17100

İmar durumu belgesi ile yalnız proje düzenlettirilebilir. İnşaat yaptırılmaz. İlgili planlarda, uygulamalarda ve mevzuatta bir değişiklik olursa hiçbir hak iddia edilemez.

İmar Durumu ve inşaat şartları, yürürlükteki imar mevzuatı ve yönetmeliklerine uygun olarak aşağıda gösterilen "Arsa" nitelikli taşınmaz için geçerlidir.

İlimiz, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü 105 ada 42 parsel numaralı taşınmazın imar durumu hakkında bilgi talep edilmiştir. Söz konusu taşınmaz ile ilgili yapılan inceleme sonucu taşınmazın; Kalabaklı Köyü Köy Yerleşik Alanı Civarı sınırları içinde ve Çevre ve Şehircilik Bakanlığı'nca onaylanan 1/100.000 Ölçekli Balıkesir-Çanakkale Çevre Düzeni Planı'nda "Kırsal Yerleşik Alanlar" lejantında kaldığı belirlenmiştir. Bu alanlarda 07.05.2021 tarihinde 1. No'lu Cumhurbaşkanlığı Kararnamesi'nin 102. maddesi uyarınca değiştirilerek onaylanan plan notlarının 8.2.4. ve 8.2.5. maddesi hükümleri geçerlidir.

"8.2.4. Bu alanlarda, konut, tarım ve hayvancılık amaçlı yapılara ilişkin uygulamalar, 3194 Sayılı İmar Kanunu'na Bağlı "Plansız Alanlar İmar Yönetmeliği"nin 5. Bölümünde belirtilen esaslara göre yapılır.

"8.2.5. Kırsal yerleşme alanlarında imar planları yapıncaya kadar konut, tarım ve hayvancılık amaçlı yapılarda yapılanma koşulları plansız alanlar imar yönetmeliği hükümlerine göre belirlenir. Silo, samanlık, yem deposu, vb. Yapılar için maksimum bina yüksekliği ihtiyaç doğrultusunda belirlenir. Köyün genel ihtiyaçlarına yönelik olarak yapılacak sosyal ve ticari tesisler (köy konağı, ibadethane, okul, spor alanı, harman yeri, pazar yeri, sağlık ocağı, sağlık evi, ptt, karakol, ticarethane, mezarlık vb.) için yapılaşma koşulları ilgili idaresince belirlenir. Sosyal ve ticari tesisler kullanımlar dışındaki her türlü faaliyet için (turizm, günübirlik veya bölgesel düzeyde ticaret kullanımlar vb.) İmar planı yapılması zorunlu olup; emsal: 0,50' dir. Diğer yapılanma koşulları alt ölçekli planlarda belirlenecektir." denmektedir.

Yapı yaklaşma mesafeleri 11.07.2021 tarih ve 31538 sayılı Resmi Gazetede yayımlanan Plansız Alanlar İmar Yönetmeliğinde Değişiklik Yapılmasına Dair Yönetmelik (46. ve 47. Maddelerine göre) uyarınca İdareimizce belirlenmiştir. Çekme mesafeleri minimum olarak belirlenmiştir.

Yapılacak inşaat çalışmalarından dolayı oluşacak olumsuzlukları önlemek için komşu parsellerdeki yapıları koruyacak önlemler, alınacak drenaj, istinat ve iksa duvarı önlemleri ile yağmursuyu önlemleri taşınmaz sahibine aittir. Ayrıca taşınmazda elektrik nakil hattı vb. Tesislerin bulunması durumunda alınacak hertürlü önlem ve yapılaşmaya ait oluşabilecek olumsuzlukların sorumluluğu parsel sahibine aittir.

Ayrıca idareimizce düzenlenen ve teknik personel ve birim müdürü tarafından imzalanan iş bu imar durum belgesi veya örneğinin yayın organlarında, internet ve dijital platformlarda yayınlanması yasak olup, oluşabilecek hertürlü olumsuzluklarda sorumluluk parsel sahibine aittir.

Not: Taşınmaz üzerinde ruhsatsız yapı varsa yıkılmadan veya izinlendirilmeden yenilerinin yapılmasına izin verilmeyecektir. İdareimizden fen ve sağlık kurallarına uygunluk izni alınmadan inşaaı uygulamaya geçilemez. Plan notlarında yer almayan hususlarda; 3194 sayılı İmar Kanunu "PLANSIZ ALANLAR İMAR YÖNETMELİĞİ"nin ilgili hükümleri geçerlidir. İş bu imar durumu 1 yıl geçerlidir.

Yürürlükteki Plan				Bina yüksekliği	7,50m	İnşaat düzeni	TAKS:0,40 KAKS:0,80 Konut (Müştemilat dahil)
Adı : Balıkesir-Çanakkale Çevre Düzeni Planı							
Ölçek		1/100.000		Kat adedi	2	İnşaat şekli	
Köyü		KALABAKLI		Bina derinliği	--	İnşaat şekli	
Mevkii				Ön bahçe	5.00m	Bina alanı	
TAPU BİLGİLERİ				Yan bahçe	3.00m		
Pafta	Ada	Parsel	Alan	Arka bahçe	3.00m	Kot alınan nok.	
	105	42	1766,78 m2				
MİNİMUM İFRAZ ŞARTI							
Cephe: --		Derinlik: --	Alan: --				

İmar durumu belgesi; ilgili planlar, imar mevzuatı ve ilgili yönetmeliklerine uygun olarak düzenlendi.

Düzenleyen
Mücahit SARIKAYA
İnşaat Teknikeri

Düzenleyen
Muhammet ÖZBEY
Harita Teknikeri

ONAYLAYAN
Sevil YÜKSEL
İmar ve Kentsel İyileştirme Md. V.



TÜRKİYE CUMHURİYETİ TAPU SENEDİ

TAŞINMAZ BİLGİLERİ	İl:	ÇANAKKALE		
	İlçe:	MERKEZ		
	Mahalle/Köy:	KALABAKLI		
	Mevki:	DÜZÇALI		
	Ada:	105	Parsel:	42
	Yüz Ölçümü:	1.766,78 m2	Cilt/Sayfa No:	8 - 789
	Niteliği:	Arsa		

MALİK BİLGİLERİ	Adı Soyadı/Baba Adı:	Hissesi:	Hisseye düşen m ² :
	ALİ TOPAK : HÜSEYİN Oğlu	Tam Elb:121370062	441,70
	MEHMET TOPAK : HÜSEYİN Oğlu	" Elb:121370062	441,70
	HASAN TOPAK : HÜSEYİN Oğlu	" Elb:121370062	441,70
	SERVER KARAMAN : HÜSEYİN Kızı	" Elb:121370062	441,70

TESCİLE İLİŞKİN BİLGİLER	Taşınmaz No: 130225073	Edinme Nedeni: Diğer Cins Değişiklikleri.	İşlem Bedeli:
	Konum Bilgisi: 	Tescil Tarihi/Yevmiye No: 21/09/2023 - 23583	Siciline Uygundur Veriliş Tarihi : 21/09/2023 Hüseyin KÖKSAL Yetkili Müdür Yardımcısı

Mülkiyetin dışındaki ayni ve şahsi haklar ile şerh ve belirtmeler için tapu siciline müracaat edilmesi gerekmektedir.

Yüklenici Firma		UB ZEMİN MÜHENDİSLİK SONDAJ LOGU										İşveren							
Proje Adı		Server KARAMAN VE HİSS.																	
İl		Çanakkale		Sondaj Derinliği (m)								Sondaj No	SK1						
İlçe		Merkez		Başlama Tarihi		11.10.2023						Sayfa No	1						
Mahalle/Köy		Kalabaklı		Bitiş Tarihi		11.10.2023						Sorumlu Jeoloji Mühendisi Cemal Buğra ŞENEL							
Pafta		H16.C.19.A.3B		Makine Tipi/Metodu															
Ada		105		SPT Şahmerdan Tipi		Otomatik													
Parsel		42		Delgi Çapı								Sondör Belge No Zafer Erman 3632							
Sondaj Kotu		103		Yeraltı Suyu (m)		Derinlik		Tarih		Açıklama									
Koordinatlar		X	40.082117°																
		Y	26.419382°																
Sondaj Derinliği (m)	Muhafaza Borusu Derinliği	Kuyu içi deneyler	Örnek derinliği (m)	Örnek türü ve no	Standart Penetrasyon Testi				Presiyometre Deneyi		Kaya Özellikleri					Zemin Profili	Zemin tanımlaması	Sondaj Derinliği (m)	
					Darbe Sayısı				Elastisite Modülü (kg/cm ²)	Limit Basınç (kg/cm ²)	TCR %	SCR %	ROD %	Ayrışma Derecesi	Çatlak Sıklığı				Dayanım
					0 - 15	15 - 30	30 - 45	N											
0				Karot														0	
1				Karot														1	
2				Karot														2	
3				Karot														3	
4				Karot														4	
5				Karot														5	
6				Karot														6	
7				Karot														7	
8				Karot														8	
9			m															9	
10																		10	
11																		11	
12																		12	
13																		13	
14																		14	
15																		15	
Kıyım Durumu (ince daneli)					Sıklık (iri daneli)					Oranlar					Kırıklar / 30 cm				
N 0-2 Çok yumuşak					N 0-4 Çok gevsek					0-10 % Pek az					<1 Seyrek				
N 3-4 Yumusak					N 5-10 Gevsek					10-20 % Az					1-2 Orta				
N 5-8 Orta katı					N 11-30 Orta sıkı					20-35 % Çok					2-10 Sık				
N 9-15 Katı					N 31-50 Sıkı					35-50 % Ve					10-20 Çok sık				
N 16-30 Çok katı					N >50 Çok sıkı										>20 Parçalı				
N >30 Sert																			
Dayanım					Ayrışma Derecesi					Kaya kalitesi tanımı (ROD)									
I Çok zayıf					I Taze					0-25 % Çok kötü					UD Örselenmiş örnek				
II Zayıf					II Az ayrılmış					25-50 % Kötü					DS Örselenmiş örnek				
III Orta					III Orta ayrılmış					50-75 % Orta					SPT Standart Penetrasyon Testi				
IV Dayanımlı					IV Çok ayrılmış					75-90 % İyi					TCR Toplam Karot Yüzdesi				
V Çok dayanımlı					V Tamamen ayrılmış					90-100 % Çok iyi					SCR Çapını Koruyan Karot %si				
					VI Kalıntı										VST Veyn deneyi				
															P Presiyometre deneyi				
															K/C Karot örnek				
															RST Basıncı su deneyi				

Yüklenici Firma		UB ZEMİN MÜHENDİSLİK SONDAJ LOGU										İşveren							
Proje Adı		Server KARAMAN VE HİSS.																	
İl		Çanakkale		Sondaj Derinliği (m)								Sondaj No	SK2						
İlçe		Merkez		Başlama Tarihi		11.10.2023						Sayfa No	1						
Mahalle/Köy		Kalabaklı		Bitiş Tarihi		11.10.2023						Sorumlu Jeoloji Mühendisi Cemal Buğra ŞENEL							
Pafta		H16.C.19.A.3B		Makine Tipi/Metodu															
Ada		105		SPT Şahmerdan Tipi		Otomatik													
Parsel		42		Delgi Çapı								Sondör Belge No Zafer Erman 3632							
Sondaj Kotu		106		Yeraltı Suyu (m)		Derinlik		Tarih		Açıklama									
Koordinatlar		X	40.081934°																
		Y	26.419549°																
Sondaj Derinliği (m)	Muhafaza Borusu Derinliği	Kuyu içi deneyler	Örnek derinliği (m)	Örnek türü ve no	Standart Penetrasyon Testi				Presiyometre Deneyi		Kaya Özellikleri					Zemin Profili	Zemin tanımlaması	Sondaj Derinliği (m)	
					Darbe Sayısı				Elastisite Modülü (kg/cm ²)	Limit Basınç (kg/cm ²)	TCR %	SCR %	ROD %	Ayrışma Derecesi	Çatlak Sıklığı				Dayanım
					0 - 15	15 - 30	30 - 45	N											
0				Karot														0	
1				Karot														1	
2				Karot														2	
3				Karot														3	
4				Karot														4	
5				Karot														5	
6				Karot														6	
7				Karot														7	
8				Karot														8	
9			m															9	
10																		10	
11																		11	
12																		12	
13																		13	
14																		14	
15																		15	
Kıyım Durumu (ince daneli)					Sıklık (iri daneli)					Oranlar					Kırıklar / 30 cm				
N 0-2 Çok yumuşak					N 0-4 Çok gevsek					0-10 % Pek az					<1 Seyrek				
N 3-4 Yumusak					N 5-10 Gevsek					10-20 % Az					1-2 Orta				
N 5-8 Orta katı					N 11-30 Orta sıkı					20-35 % Çok					2-10 Sık				
N 9-15 Katı					N 31-50 Sıkı					35-50 % Ve					10-20 Çok sık				
N 16-30 Çok katı					N >50 Çok sıkı										>20 Parçalı				
N >30 Sert																			
Dayanım					Ayrışma Derecesi					Kaya kalitesi tanımı (ROD)									
I Çok zayıf					I Taze					0-25 % Çok kötü					UD Örselenmiş örnek				
II Zayıf					II Az ayrılmış					25-50 % Kötü					DS Örselenmiş örnek				
III Orta					III Orta ayrılmış					50-75 % Orta					SPT Standart Penetrasyon Testi				
IV Dayanımlı					IV Çok ayrılmış					75-90 % İyi					TCR Toplam Karot Yüzdesi				
V Çok dayanımlı					V Tamamen ayrılmış					90-100 % Çok iyi					SCR Çapını Koruyan Karot %si				
					VI Kalıntı										VST Veyn deneyi				
															P Presiyometre deneyi				
															K/C Karot örnek				
															RST Basıncı su deneyi				



TMMOB JEOLJİ
MÜHENDİSLERİ ODASI

KAYA KÜTLELERİ ÜZERİNDEKİ SİĞ TEMELLERİN TAŞIMA GÜCÜ HESABI_{v.1} - jmo DATA (Statik Durum için)

PROJE ADI	Server KARAMAN VE HİSS					
Ada No:	105	Parsel Sorgu	Koordinatlar:	X	Y	Datum
Parsel No:	42			40.082.278	25.419.603	WGS 84
					Kot, m	66
					Temel tabanı altında etki derinliği içerisindeki kayaç tipi ve özellikleri	
					Kumtaşı: Orta derecede az ayrılmış, orta dayanımlı.	

HOEK-BROWN YENİLME ÖLÇÜTÜ GİRDİ/ÇIKTI PARAMETRELERİ

GSİ	25	Jeolojik Dayanım İndisi/Geological Strength Index
σ_{ci}	30 MPa	Sağlam kayacın ort. tek eksenli sıkışma dayanımı [Kabul edilen]
m_i	17	Hoek ve Brown (HB) Malzeme Sabiti [Kabul edilen]
D	0.7	Örselenme Faktörü
[opsiyonel] E_i	12000 MPa	Kaya Malzemesi Elastisite Modülü
M_R		$E_i =$
[abaktan] E_i		[Sönmez ve diğ., 2006]
		LAB. σ_{ci} : MPa m_i : ☒ Laboratuvar verisi v. ☐ LABORATUVAR VERİ GİRİŞİ
		Eğri Uyumu Metodu:

Türetilmiş Parametreler (Hoek-Brown)

a	0.53127	Genelleştirilmiş Hoek ve Brown (HB) yenilme kriteri sabiti
s	0.00002	Kaya kütesinin Hoek ve Brown (HB) yenilme zarfı parametresi
m_b	0.2759	Kaya kütesi içsel sürtünme açısını temsil eden parametre

Gerilim Aralıkları

Uyg. Türü: Genel

Temel Özellikleri

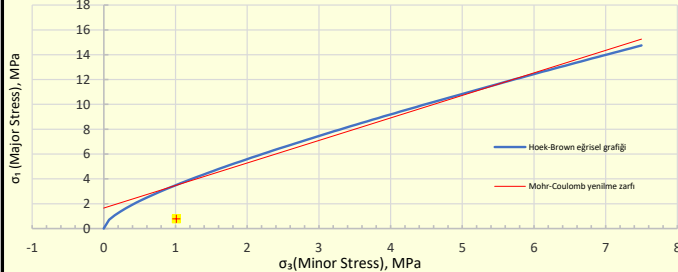
Temel Tipi:	re	sq=Square /Kare, re=Rectangle /Dikdörtgen, st=Strip /Şerit
Dikdörtgen		Hem uzunluk (L) hem de genişlik (B) değeri giriniz (L>B).
B	9.2 m	Temelin Genişliği
L	19.7 m	Temel Uzunluğu
D_f	1.4 m	Temel Derinliği
YASS	m	Yeraltı Suyu Yok
γ	0.0225 MN/m ³	Sağlam Kayacın Birim Hacim Ağırlığı

Eşdeğer MC Parametreleri

c	0.655 MPa	σ_c : -0.002 MPa	Elastisite Modülü
ϕ	16.5 derece	σ_c : 0.0932 MPa	Tahmin Yöntemi:
		σ_c : 0.000 MPa	[Seçim yapınız]
		σ_{cmax} : 7.50 MPa	Generalized Hoek & Diederichs (2006)
		σ_{cmax} : 1.75 MPa	σ_{3N} : 0.250 MPa

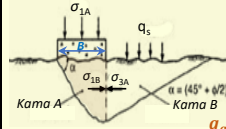
Veri Tablosu:	Hoek-Brown (HB) Parametreleri	Lütfen istenen grafik tipini seçiniz
	σ_n [MPa]: 1.01 τ_n : 0.791	☒ ☐ ☐
	c' [MPa]: 0.272 ϕ' : 27.2°	☐ ☐ ☐

σ_1 - σ_3 Grafiği



ÇÖZÜM YÖNTEMLERİ

a) Hoek ve Brown Yenilme Ölçütünü Esas Alan Yöntem (Wyllie, 1999 Yöntemi)



$$q_u = [s^a + (m_b \cdot s^a + s)^a] \cdot \sigma_{ci}$$

$$q_a = [s^a + (m_b \cdot s^a + s)^a] \cdot \sigma_{ci} \cdot c_{f1}/GK$$

$$s = e^{\left(\frac{GSI-100}{9-3 \cdot D}\right)} \quad m_b = m_i \cdot e^{\left(\frac{GSI-100}{28-14 \cdot D}\right)} \quad a = \frac{1}{2} + \frac{1}{6} \left(e^{-\frac{GSI}{15}} - e^{-\frac{20}{3}}\right)$$

Temel tiplerine göre düzeltme faktörleri:

Temel şekli	C_{f1}	C_{f2}
Şerit, L/B>6	1.00	1.00
Dikdörtgen, L/B=2	1.12	0.90
L/B=5	1.05	0.95
Kare	1.25	0.85
Dairesel	1.20	0.70
(Sowers, 1970; Wyllie'den, 1998)		L/B = 2.14

$$C_{f1} = 1.12$$

UYARI: Bu yöntemi yakın aralıklı süreksizliklerle bölünmüş ileri derecede eklemli kaya kütleleri için kullanınız.

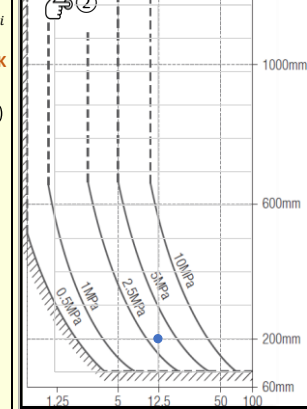
$$GK = 3 \quad \text{izin verilebilir taşıma gücü, } q_a = 0.30 \text{ MPa}$$

C_{f1}, C_{f2} : Temel şekline bağlı boyutsuz düzeltme faktörü ; σ_{ci} : Kaya malzemesi serbest basınç dayanımı; m_b : Kaya kütesine ait faktördür; s: Kaya kütesinin süreksizlik faktörü; q_u : Maksimum taşıma gücü; GK: Güvenlik katsayısı

c) Eurocode 7-1 (EN 1997-1: 2003) 'e göre elle çözüm [Görgül yöntem]

4 kaya türü grubundan birini belirleyiniz: GRUP= 2

Grup 2: Magmatik kayaçlar, oolitlik-marn içeren kireçtaşları, iyi çimentolanmış kumtaşları, sertleşmiş çimentolanmış çamurtaşları, sleyt-şist dahil metamorfik kayaçlar (düz klivaj ve foliasyonlu).



Ortalama süreksizlik görünür aralığı, d_s (mm)

AÇIKLAMALAR: ①: 1. Grup kayaçlar ②: 2. Grup kayaçlar ③: 3. Grup kayaçlar ④: 4. Grup kayaçlar ⑤: Süreksizlikler "kapalı" ise izin verilen taşıma gücü aşmayacak, süreksizlikler "açık" ise izin verilen taşıma gücü (q_u) bu değerin %50'si alınacak, ⑥: izin verilen taşıma gücüleri.

Kaya Dayanımları (MPa): <1.25 MPa) Çok zayıf kaya; 1.25-5) Zayıf kaya; 5-12.5) Orta zayıf kaya; 12.5-50) Orta sağlam kaya; 50-100) Sağlam kaya; **Süreksizlik Aralıkları (mm):** 60-200) Yakın aralıklı süreksizlikler; 200-600) Orta aralıklı süreksizlikler; 600-1000) Geniş aralıklı süreksizlikler.

Kayaç malz. ort. tek eksenli sıkışma dayanımı, σ_{ci} (MPa)

Süreksizlik Açıklığı:

Süreksizlik görünür aralığını belirleyiniz: $d_s = 200$ mm Kapalı

Sağlam kayacın ort. tek eksenli sıkışma dayanımı: $\sigma_{ci} = 12.5$ MPa

izin verilebilir taşıma gücü, $q_a = 0.70$ MPa $q_a < \sigma_{ci}$ olmalıdır.

UYARI: Bu yöntem, üst yapının, temel genişliğinin % 0,5 'i kadar bir oturmaya izin verebileceği kabulüne dayanmaktadır. Farklı oturma seviyeleri için izin verilen taşıma gücü (q_u) değerleri doğru orantı ile belirlenir.

b) Taşıma Gücü Faktörleriyle Bell, 1992 Çözümü

$$N_c = 2 \cdot N_\phi^{1/2} \cdot (N_\phi + 1) : 12.1$$

$$N_\gamma = 0.5 \cdot N_\phi^{1/2} \cdot (N_\phi - 1) : 5.1$$

$$N_q = N_\phi^2 : 7.2$$

$$N_\phi = \tan^2(45 + \phi'/2) : 2.68$$

(Lambe and Whitman, 1969)

$$q_a = \frac{C_{f1} c'_1 N_c + C_{f2} \cdot \frac{B \cdot \gamma}{GK} N_\gamma + \gamma D_f N_q}{GK}$$

$$C_{f1} = 1.12$$

$$C_{f2} = 0.90$$

$$GK = 3$$

$$q_a = 1.46 \text{ MPa}$$

Hoek-Brown eğrisel grafiğinde yapılan iterasyon* sonucu:

σ_n (MPa): 1.01

c' (MPa): 0.272

ϕ' : 27.2°

*: Iterasyon ile ilgili bilgi kitapçıkta verilmektedir.

N_c, N_γ, N_q : Boyutsuz Taşıma Gücü Faktörleri, C_{f1}, C_{f2} : Temel şeklinin boyutsuz düzeltme faktörleri, D_f : Temel derinliği, c' : Kaya kütesinin etkin kohezyonu, ϕ' : Kaya kütesinin etkin içsel sürtünme açısı, q_u : Maksimum taşıma gücü; q_a : İzin verilebilir taşıma gücü.

NOT: Veri Girişi Yapılacak Yerler: **Turuncu renkli kutucuklarda [] veri girişi veya seçim yapınız.** Kırmızı yüz ifadesi (☹) eksik işlem yapıldığını ifade eder.

Hesaplamaların sorumluluğu kullanıcıya aittir. Kaya Zeminler Üzerindeki Sığ Temellerin Taşıma Gücü hesap cetveline ait telif hakları, 5846 sayılı Fikir ve Sanat Eserleri Kanunu gereğince TMMOB Jeoloji Mühendisleri Odasına ait olup, izin almadan içeriğinde herhangi bir değişiklik yapılamaz. Hesap cetveli JMO logosu kullanılmak kaydıyla ücretsiz olarak herkesin kullanımına açıktır. Ancak Oda logosunun hesap cetvelinden çıkarılarak kullanılmasının tespit edilmesi durumunda 5846 sayılı kanun gereğince ilgili kişi hakkında gerekli hukuki yollara başvurulur.



ARTER MÜHENDİSLİK

PROJE TOPLU SONUÇLARI / GLOBAL RESULTS OF PROJECT

Müşteri Adı
Customer's Name

Num.Alındığı Yer
Project/Location

UB ZEMİN

105 ADA 42 PARSEL KALABAKLI/ÇANAKKALE

Rapor No :
Report no

6694

Bakanlık Rapor No :
Ministerial Report no

24827810

Rapor Tarihi
Date of Report

21,12,2023

Rev. No/Tarih 00/30.12.2021 Form No:KFR-0103

Sondaj No Boring No	Numune No Sample No	Derinlik (m) Depth	ÇAKIL / Gravel	KUM / Sand	SILT / Silt	KİL / Clay	Atterberg limitleri Atterberg Limits			W _n	Y _n	Y _k	G _s	SINIFLAMA Classification (TS EN ISO 14688-2)	Konsolidasyon Consolidations	Zeminde Üç Eks.Sıkışma Triaxial Comp. (UU)		Zeminde Tek Eks.Sıkışma Unconf. Stren.		Zeminde Direkt Kesme Direct Shears		Kayada Tek Eks.Sıkışma Unconf. Stren. for Rock		Kayada Üç Eks.Sıkışma Triaxial Comp. for Rock		Şişme Basıncı Swell Pressure*	Şişme Yüzdesi Swelling Ratio*	Is ₅₀ (Ort.)
							LL	PL	PI							c	Φ	q _u	c	c	Φ	F	q _u	c	Φ			
			(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	gr/cm ³	gr/cm ³	()			(kPa)	(°)	(kPa)	(kPa)	(kPa)	(°)	(kN)	(MPa)	(MPa)	(°)	(kg/cm ²)	(%)	
1	SK-1	KAROT	1,50-3,00																									1,40
2	SK-1	KAROT	4,50-6,00																									1,84
3	SK-1	KAROT	7,50-9,00																									2,31
4	SK-2		0,00-1,50	59,78	36,19	4,03		NP		15,0	1,750	1,519		saGrP						6,23	25,46							
5	SK-2	KAROT	3,00-4,50																									2,03
6	SK-2	KAROT	6,00-7,50																									2,58
7																												
8																												
9																												
10																												
11																												
12																												
13																												
14																												
15																												
16																												
17																												
18																												
19																												
20																												

LL=Likit Limit LL=Liquid Limit	PL=Plastik Limit PL=Plastic Limit	PI=Plastisite İndisi PI=Plasticity Index	Gs=Özgöl Ağırlık Gs=Specific Gravity	Wn=Su Muhtevası Wn=Water Content	γn =Doğal Birim Hacim Ağırlık γn =Natural Unit Weight	γk=Kuru Birim Hacim Ağırlık γk=Dry Unit Weight	Φ=İçsel Sürtünme Açısı Φ=Internal angle of friction	c= Kohezyon c= Cohesion	qu=Serbest Basınç Dayanımı qu=Unconfined compressive Strength
*Deneyler T.C.Çevre, Şehircilik ve İklim Değişikliği Bakanlığı 12.02.2009 tarih ve 187 numaralı Laboratuvar İzin Belgesi kapsamı dışındadır. Tests are excluded of T.C.Ministry of Environment, Urbanisation and Climate Change 187 numbered Licence for Laboratory Permission confirmed on 12.02.2009.				Deneylerimiz TS 1900-1/2, ASTM, ISRM ve RILEM standartlarına göre yapılmaktadır. Our tests are being done according to the TS 1900-1/2, ASTM, ISRM and RILEM standards.		T.C.Çevre, Şehircilik ve İklim Değişikliği Bakanlığı logosu 12.02.2009 tarih ve 187 numaralı Laboratuvar İzin Belgesi kapsamında kullanılmaktadır. The logo of T.C.Ministry of Environment, Urbanisation and Climate Change is used by the right of 187 numbered Licence for Laboratory Permission confirmed on 12.02.2009.			

Bu deney raporu laboratuvarımızın yazılı izni olmadan kopyalanıp çoğaltılamaz. Müşteri tarafından laboratuvarımıza teslim edilen numunelere ait deney sonuçlarıdır.
This test results must not be copied or reproduced without the written permission of the laboratory. These are the test results of the samples delivered to our laboratory by the customer.

Deneyi Yapan / Tested By

Onaylayan / Approved By

Deneyi Yapan
Tested By
Ahmet Önder
Jeofizik Mühendisi
Oda Sicil No: 6296

Onaylayan
Approved By
Erdem Erparlar
Denizcilik Mühendisi / Jeoloji Mühendisi
Denizci Belge No: 20191



ARTER MÜHENDİSLİK

NOKTA YÜKÜ DAYANIM İNDEKSİ DENEY SONUÇLARI

POINT LOAD STRENGTH INDEX TEST RESULT

Rev. No/Tarih : 00/30.12.2021 Form No: KFR-0131

Müşteri Adı
Customer's Name

UB ZEMİN

Rapor No
Report No

6694

Num.Alındığı Yer
Project/Location

105 ADA 42 PARSEL KALABAKLI/ÇANAKKALE

Deney Tarihi
Date of Test

14,11,2023

Num.Kabul Tarihi
Date of Sample Accept

13,11,2023

Deney Rapor Tarihi
Date of Test Result

21,12,2023

Sondaj-Num. Boring\ SampleNo	SK-1	Derinlik (m): Depth	1,50-3,00
Örnek No Sample No	Çap Diameter D (mm)	Yenilme Yüğü Failure Load p (kN)	Is(50) (MPa)
1	54	3,51	1,20
2	54	4,56	1,56
3	54	4,23	1,45
4	54	5,49	1,88
5	54	3,97	1,36
6	54	4,12	1,41
7	54	3,42	1,17
8	54	3,44	1,18
Ortalama	-	4,1	1,40

Sondaj-Num. Boring\ SampleNo	SK-1	Derinlik (m): Depth	4,50-6,00
Örnek No Sample No	Çap Diameter D (mm)	Yenilme Yüğü Failure Load p (kN)	Is(50) (MPa)
1	54	6,30	2,16
2	54	5,40	1,85
3	54	5,78	1,98
4	54	5,40	1,85
5	54	4,81	1,65
6	54	4,76	1,63
7	54	5,03	1,72
Ortalama	-	5,4	1,84

Sondaj-Num. Boring\ SampleNo	SK-1	Derinlik (m): Depth	7,50-9,00
Örnek No Sample No	Çap Diameter D (mm)	Yenilme Yüğü Failure Load p (kN)	Is(50) (MPa)
1	54	6,15	2,11
2	54	6,48	2,22
3	54	7,10	2,43
4	54	7,33	2,51
5	54	6,75	2,32
6	54	6,50	2,23
7	54	6,88	2,36
Ortalama	-	6,7	2,31

Sondaj-Num. Boring\ SampleNo	SK-2	Derinlik (m): Depth	3,00-4,50
Örnek No Sample No	Çap Diameter D (mm)	Yenilme Yüğü Failure Load p (kN)	Is(50) (MPa)
1	54	5,26	1,80
2	54	6,05	2,07
3	54	6,35	2,18
4	54	6,01	2,06
5	54	5,75	1,97
6	54	5,90	2,02
7	54	5,87	2,01
8	54	6,15	2,11
Ortalama	-	5,9	2,03

Sondaj-Num. Boring\ SampleNo	SK-2	Derinlik (m): Depth	6,00-7,50
Örnek No Sample No	Çap Diameter D (mm)	Yenilme Yüğü Failure Load p (kN)	Is(50) (MPa)
1	54	7,23	2,48
2	54	7,34	2,52
3	54	8,01	2,75
4	54	6,62	2,27
5	54	7,28	2,50
6	54	8,18	2,81
7	54	8,08	2,77
Ortalama	-	7,5	2,58

i Düzensiz Şekli Örnek Deneyi Irregular Lump Test
a Eksel Deneyi Axial Test

Deney Türü / Type of Test: d

d Çapsal Deney Diameter Test
b Blok Deneyi Block Test

*Bu deney ISRM 1985 standartlarına göre yapılmaktadır.
This test is being done according to the ISRM 1985 standards.

*T.C.Çevre, Şehircilik ve İklim Değişikliği Bakanlığı logosu 12,02,2009 tarih ve 187 numaralı Laboratuvar İzin Belgesi kapsamında kullanılmaktadır.
The logo of T.C.Ministry of Environment, Urbanisation and Climate Change is used by the right of 187 numbered Licence for Laboratory Permission confirmed on 12,02,2009.

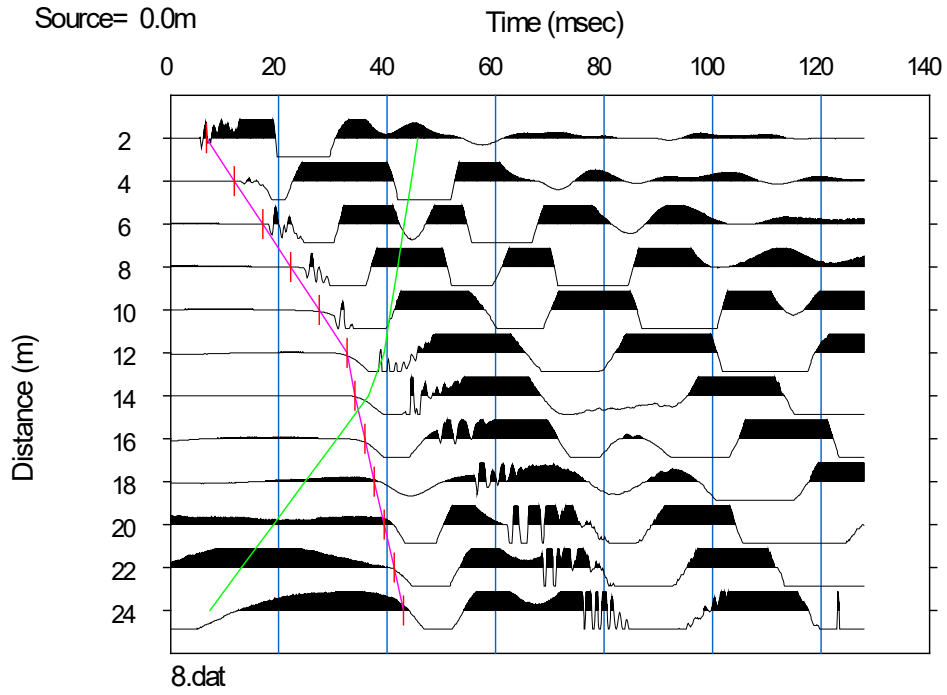
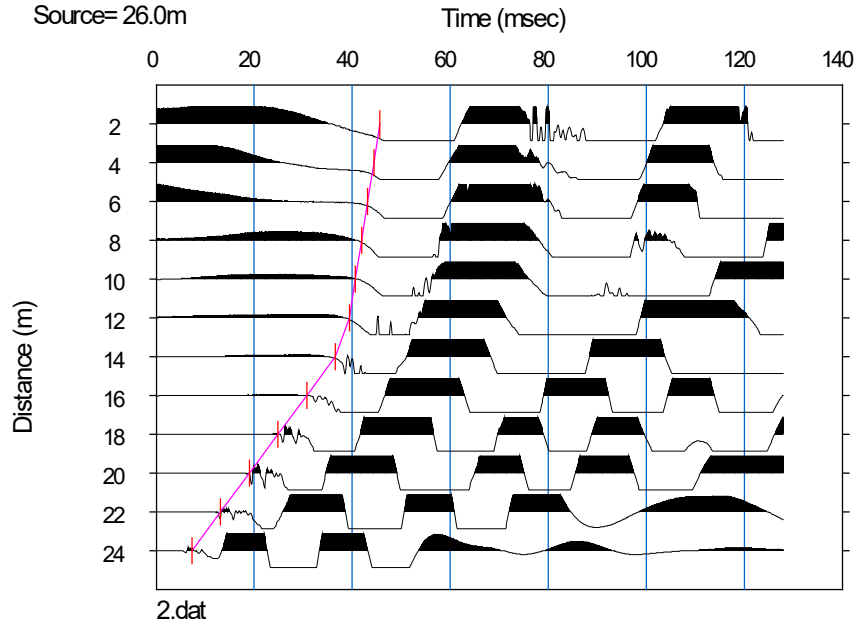
*Bu deney raporu laboratuvarımızın yazılı izni olmadan kopyalanıp çoğaltılamaz. Müşteri tarafından laboratuvarımıza teslim edilen numunelere ait deney sonuçlarıdır.
This test results must not be copied or reproduced without the written permission of the laboratory. These are the test results of the samples delivered to our laboratory by the customer.

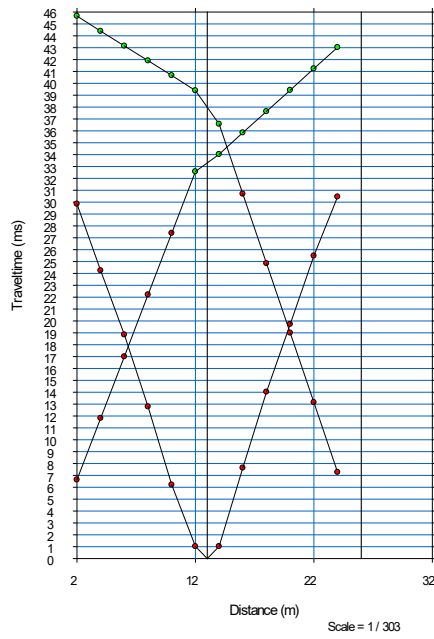
Deneyi Yapan
Tested By
Ahmet Öner
Jeofizik Mühendisi
Oda Sicil No: 6296

www.artermuhendislik.com

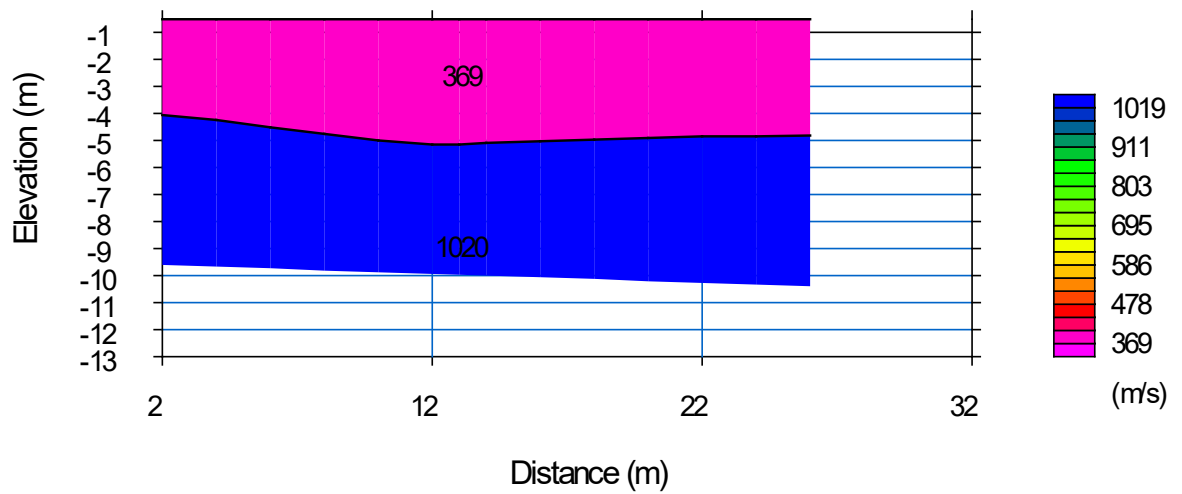
Onaylayan
Approved By
Erdem Erparlar
Deney Mühendisi / Jeoloji Mühendisi
Deney Belge No: 20191

SİSMİK DEĞERLENDİRME 1

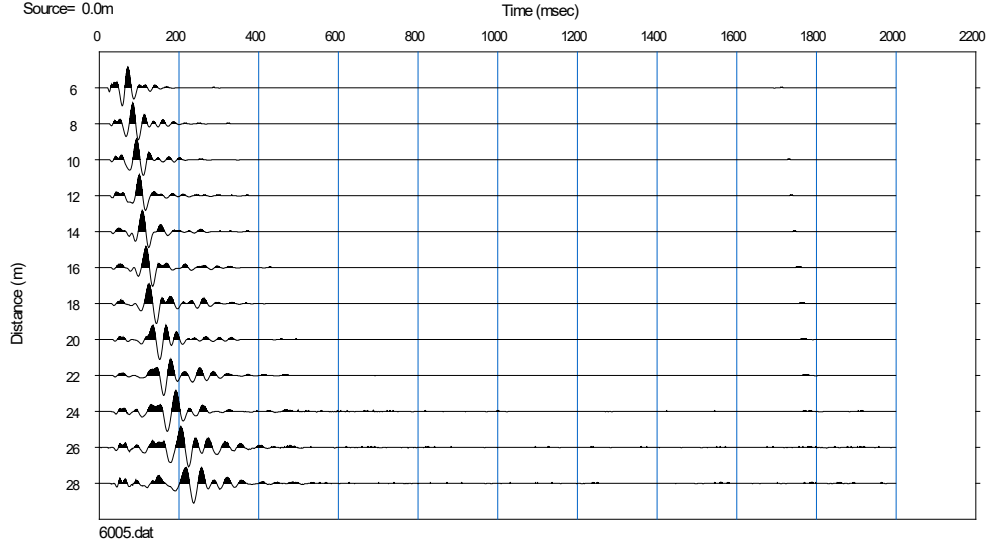




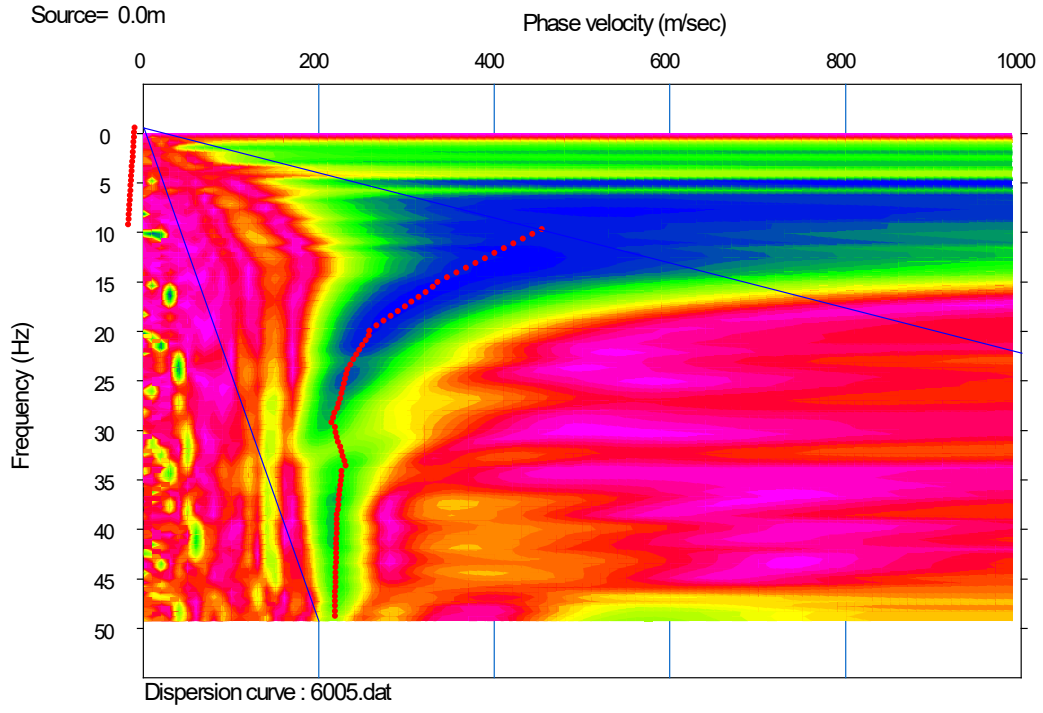
Sismik Model



MASW DEĞERLENDİRME 1



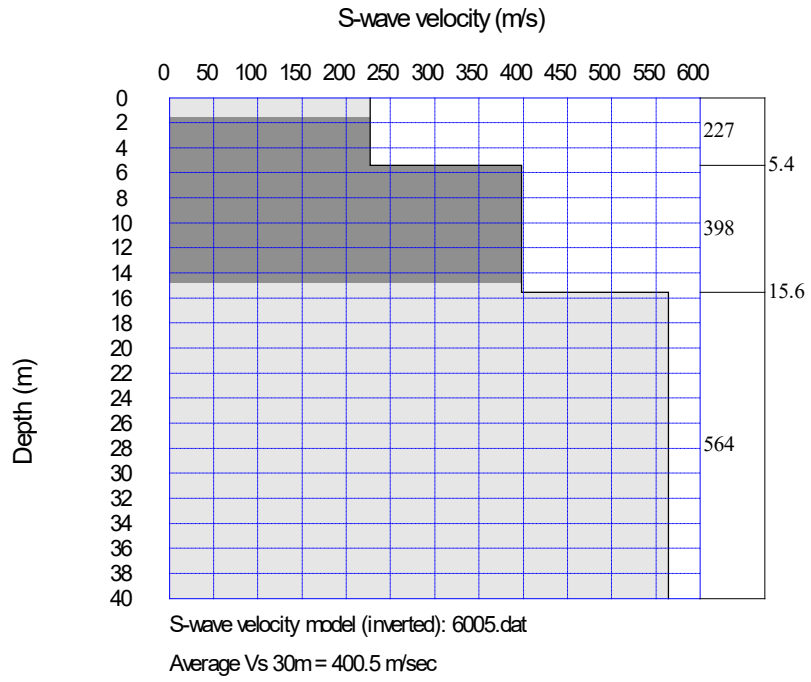
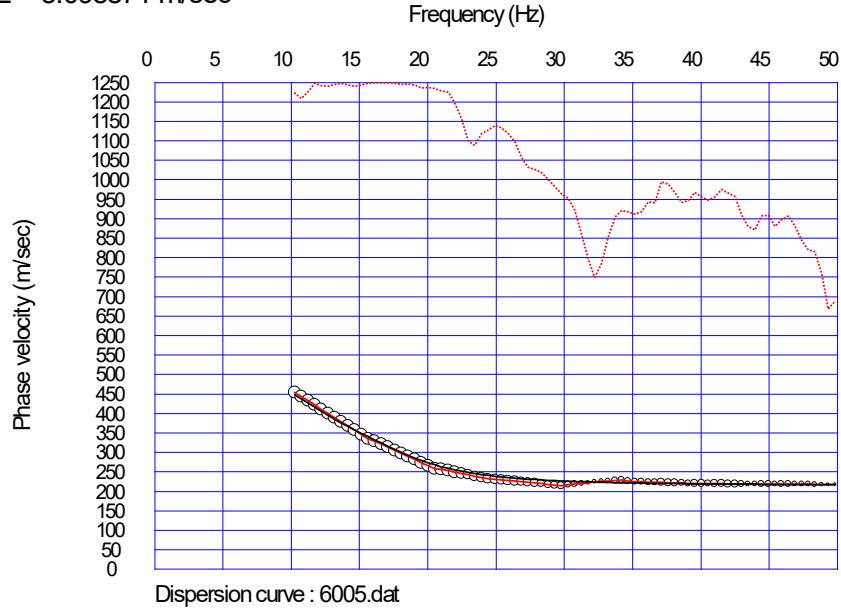
MASW SİSMİK İZ



FK SPEKTRUMU

DİSPERSİYON EĞRİSİ

RMSE = 5.098871 m/sec



	V _s	DERİNLİK	V _{s30}
1.TABAKA	227	5,4	400
2.TABAKA	398	15,6	
3.TABAKA	564	-	



Türkiye Deprem Tehlike Haritaları İnteraktif Web Uygulaması

Kullanıcı Girdileri

Rapor Başlığı:	KALABAKLI 105-42	
Deprem Yer Hareketi Düzeyi:	DD-2	50 yılda aşılma olasılığı %10 (tekrarlanma periyodu 475 yıl) olan deprem yer hareketi düzeyi
Yerel Zemin Sınıfı	ZC	Çok sıkı kum, çakıl ve sert kil tabakaları veya ayrılmış, çok çatlaklı zayıf kayalar
Enlem:	40.082046°	
Boylam	26.41945°	



Çıktılar

$$S_S = 0.704$$

$$S_1 = 0.211$$

$$S_{DS} = 0.858$$

$$S_{D1} = 0.317$$

$$PGA = 0.297$$

$$PGV = 19.036$$

S_S : Kısa periyot harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

S_1 : 1.0 saniye periyot için harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

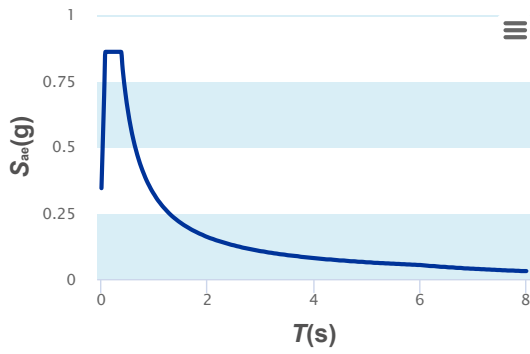
S_{DS} : Kısa periyot tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

S_{D1} : 1.0 saniye periyot için tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

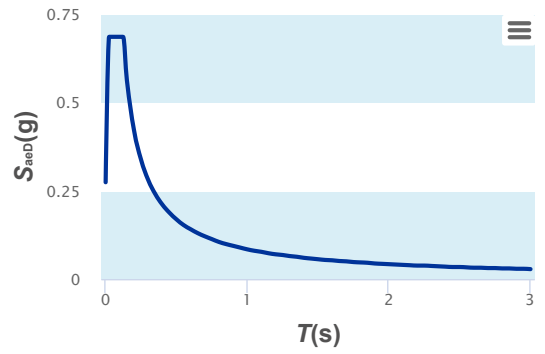
PGA : En büyük yer ivmesi [g]

PGV : En büyük yer hızı [cm/sn]

Yatay Elastik Tasarım Spektrumu



Düşey Elastik Tasarım Spektrumu





Sahibi : Server KARAMAN VE HİSS.
İli : Çanakkale
İlçesi : Merkez
Mahalle : Kalabaklı
Mevkii : Düzçalı
Pafta No : H16.C.19A.3B.
Ada No : 105
Parsel No : 42

TEMEL ve ZEMİN ETÜT GEOTEKNİK RAPORU

T.C Çanakkale İl Özel İdaresi
Aralık 2023



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

105 ADA 42 PARSEL KONUT SAHASI
PARSEL BAZINDA ZEMİN VE TEMEL ETÜDÜ GEOTEKNİK RAPORU
Rapor No: 202312_13
Tarih: Aralık 2023

İÇİNDEKİLER

1	GİRİŞ	1
2	İNŞAAT SAHASI HAKKINDA BİLGİLER	1
3	YAPI HAKKINDA BİLGİLER	2
4	MEVCUT ZEMİN ARAŞTIRMALAR	2
5	İLAVE ZEMİN ARAŞTIRMALARI	2
6	İDEALİZE ZEMİN PROFİLLERİ (ARAZİ ZEMİN MODELİ) VE YERALTI SUYU DURUMLARI.....	2
7	GEOTEKNİK TASARIM PARAMETRELERİNİN TESPİTİ	4
8	DEPREMSELLİK	5
9	YAPI ZEMİN ETKİLEŞİMİNİN İRDELENMESİ.....	6
9.1	TEMEL SİSTEMİNE İLİŞKİN GEOTEKNİK ANALİZ VE DEĞERLENDİRMELER	6
9.1.1	YüzeySEL Temeller	6
9.2	ZEMİN İYİLEŞTİRME ALTERNATİFLERİ	6
9.3	ÖNERİLEN TEMEL SİSTEMİ	6
9.4	YAPI TEMELLERİ İLE İLGİLİ DİĞER HUSUSLAR.....	6
10	İKSA SİSTEMLERİ ŞEV DURAYLILIK ANALİZLERİ VE DEĞERLENDİRMESİ	7
11	SONUÇ VE ÖNERİLER.....	8
12	YARARLANILAN KAYNAKLAR	9

EKLER

EK- 1	YER BULDURU HARİTASI
EK-2	TAPU, İMAR DURUMU, HARİTA PLAN ÖRNEĞİ, VAZİYET PLANI, PLANKOTE
EK-3	ARAŞTIRMA ÇUKURU LOGLARI VE ÇALIŞMA FOTOĞRAFLARI
EK-4	LABORATUVAR ANALİZLERİ
EK-5	ALET ÇIKTILARI, HIZ-ZAMAN GRAFİKLERİ, YER ALTI KESİTİ, SİSMİK HESAP ÖZETLERİ, DES ÖZETLERİ
EK-&	TEMEL APLİKASYON PLANI VE TEMEL ALTINDA OLUŞAN GERİLMELER

TABLolar

TABLO 1.	YAPI HAKKINDA BİLGİLER	2
TABLO 2	1. TABAKA GEOTEKNİK PARAMETRE TAYİNİ ÖZET TABLOSU	4
TABLO 3	YEREL ZEMİN SINIFLARI.....	5
TABLO 4	DEPREM YER HAREKETİ DÜZEYİNE GÖRE, DEPREM HAREKETİNE İŞKİN KATSAYILAR	5
TABLO 5	TAŞIMA GÜCÜ PARAMETRELERİ.....	HATA! YER İŞARETİ TANIMLANMAMIŞ.

ŞEKİLLER

ŞEKİL 1	ÇALIŞMA ALANI UYDU GÖRÜNTÜSÜ.....	1
ŞEKİL 2	İDEALİZE ZEMİN PROFİLİ.....	3

1 GİRİŞ

Bu çalışma; Server KARAMAN VE HİSS.' a ait binanın statik tasarımı için gerekli zemin parametrelerinin hesaplanması amacı ile yapılmıştır.

İnceleme alanı; Çanakkale ili, Merkez ilçesi, Kalabaklı Köyünde 105 ada, 42 numaralı parselde Enlem: 40.082046°, Boylam: 26.419450° (WGS84) koordinatlarında yer almaktadır.

2 İNŞAAT SAHASI HAKKINDA BİLGİLER

İnşaat sahası Çınarlı Köyü, Köyiçi mevkiinde yer almakta olup ulaşım zorluğu yoktur. Parsel alanı 1766.00m² dir. Parsel içinde herhangi bir yapılaşma mevcut değildir (Şekil 1).

Şekil 1 Çalışma Alanı Uydu Görüntüsü



(<https://parselsorgu.tkgm.gov.tr/>)



3 YAPI HAKKINDA BİLGİLER

Parselde imal edilecek konut olarak kullanılacak olup. Yapıya ait bilgiler **Tablo 1**'de verilmiştir.

Tablo 1. Yapı Hakkında Bilgiler

	A Tip Konut	B Tip Konut	C Tip Konut
Bina Kullanım Amacı	Konut	Konut	Konut
Bina Kullanım Sınıfı	3	3	3
Bina Önem Katsayısı	1	1	1
Yapı Malzemesi	Betonarme	Betonarme	Betonarme
Bodrum Kat Adedi	-	-	-
Toplam Kat Adedi	2	2	2
Yapı Yüksekliği	6.45 m	6.45 m	6.45 m
Plan Boyutları	13.10*11.05	19.70*9.20	24.00*8.64
Bina Yükseklik Sınıfı	8	8	8
Olası Kazı Derinliği	1,40 m	1,40 m	1,40 m

4 MEVCUT ZEMİN ARAŞTIRMALAR

Çalışma alanı, “Zemin ve Temel Etüdü Uygulama Esasları ve Rapor Formatı” na göre “Kategori 2” olarak değerlendirilmiş, Kategori 2 kapsamında 2 adet sondaj çukuru açılmış, 1 adet sismik profil üzerinde P ve S dalgaları ölçülmüştür. Sondaj çukuru alınan örselenmiş ve örselenmemiş numuneler üzerinde Çevre ve Şehircilik Bakanlığının 12.02.2009 tarih ve 187 sayılı izin belgesine sahip Arter Laboratuvarında gerekli deneyler yapılmıştır (Bkz. Veri Raporu).

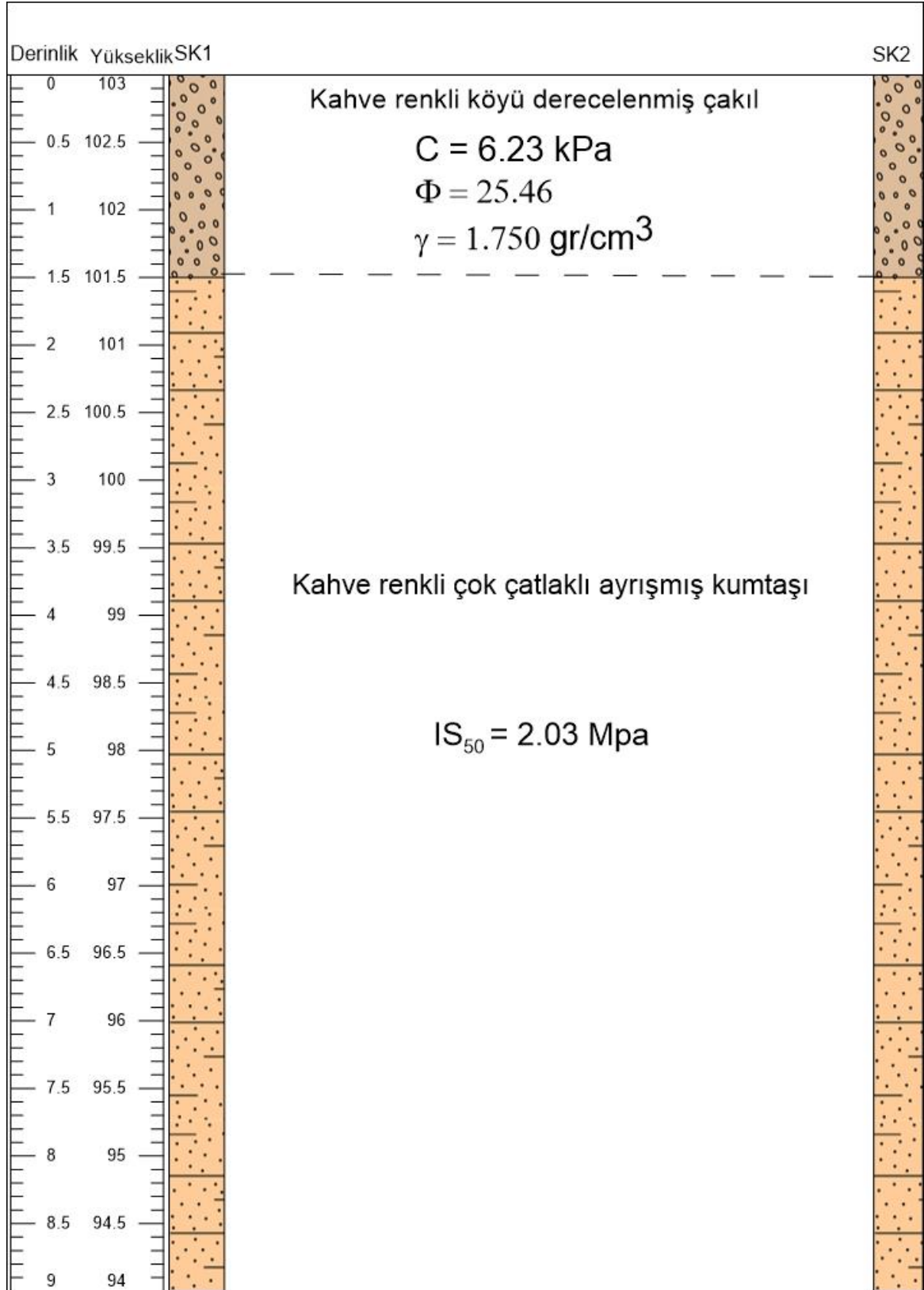
5 İLAVE ZEMİN ARAŞTIRMALARI

Mevcut “Zemin ve Temel Etüdü Veri Raporu” kapsamında yapılan çalışmalar nitelik ve/veya nicelik bakımından İnşaat alanını yeterince temsil etmekte olup, ilave zemin araştırmasına gerek görülmemiştir.

6 İDEALİZE ZEMİN PROFİLLERİ (ARAZİ ZEMİN MODELİ) VE YERALTI SUYU DURUMLARI

Çalışma alanında imal edilecek bina için temel zemini araştırma çukurlarında gözlenen kötü derecelenmiş çakıl ve çok çatlaklı kumtaşı tanımlanmış ve idealize edilmiş zemindir. İdealize zemin profili **Şekil 2**'de verilmiştir. Çalışma alanında yeraltı suyuna rastlanmamıştır.

Şekil 2 İdealize Zemin Profili



7 GEOTEKNİK TASARIM PARAMETRELERİNİN TESPİTİ

Geoteknik analizlerde kullanılacak zemin parametreleri farklı yöntemlerle belirlenerek her farklı birim için aşağıdaki tablolarda verilmiştir. Çalışma alanında arazi deneyi yapılmadığından arazi deneylerine göre parametre belirlenmemiştir.

Tablo 2 1. Tabaka Geoteknik Parametre Tayini Özet Tablosu

Drenajsız Kayma Mukavemeti Cu(kPa)	Laboratuvar Deneyleri		Arazi Deneyleri	Seçilen Karakteristik Değer
	Serbest Basınç	Kesme Kutusu	SPT	6.23
	Min :-	Min :6.23	Min :-	
	Max:-	Max: 6.23	Max:-	
	Ort :-	Ort : 6.23	Ort :-	
İçsel Sürtünme Açısı ϕ (derece)	Kesme Kutusu		SPT	25.46
	Min : 25.46		Min :-	
	Max: 25.46		Max:-	
	Ort :25.46		Ort :-	
Hacimsel Sıkışma Katsayısı M_v (cm ² /kg)	Konsolidasyon		SPT	-
	Min :-		Min :-	
	Max:-		Max:-	
	Ort :-		Ort :-	
Birim Hacim Ağırlık (t/m ³)	Birim Hacim Ağırlık		SPT	1.750
	Min :1.750		Min :-	
	Max:1,750		Max:-	
	Ort :1,750		Ort :-	

Tablo 3 2. Tabaka Geoteknik Parametre Tayini Özet Tablosu

Nokta Yük Direnci Is ₅₀ (MPa)	Laboratuvar Deneyleri		Arazi Deneyleri	Seçilen Karakteristik Değer
	Nokta Yükleme	Kesme Kutusu	SPT	2.03
	Min :1.40	Min :	Min :-	
	Max:2.54	Max:	Max:-	
	Ort :2.03	Ort :	Ort :-	
İçsel Sürtünme Açısı ϕ (derece)	Kesme Kutusu		SPT	
	Min :		Min :-	
	Max:		Max:-	
	Ort :		Ort :-	
Birim Hacim Ağırlık (t/m ³)	Birim Hacim Ağırlık		SPT	
	Min :		Min :-	
	Max:		Max:-	
	Ort :		Ort :-	

8 DEPREMSELLİK

Çalışma alanında yapılan jeofizik çalışmalarda Vs30 hız 400 m/sn olarak bulunmuştur. Bu durumda 18.03.2018 tarih ve 30364 sayı ile yayınlanan ve 01.01.2019 tarihinde yürürlüğe girmiş “Türkiye Bina Deprem Yönetmeliği Esasları” na göre $(V_s)_{30}$ değeri göz önüne alındığında Yerel Zemin Sınıfı “ZC Çok sıkı kum, çakıl ve sert kil tabakaları veya ayrılmış, çok çatlaklı zayıf kayalar” olarak belirlenmiştir (**Tablo 3**).

Tablo 3 Yerel zemin sınıfları

Yerel Zemin Sınıfı	Zemin Cinsi	Üst 30 metrede ortalama		
		$(V_s)_{30}$ [m/s]	$(N_{60})_{30}$ [darbe/30]	$(C_u)_{30}$ [kPa]
ZA	Sağlam, sert kayalar	> 1500	-	-
ZB	Az ayrılmış, orta sağlam kayalar	760 - 1500	-	-
ZC	Çok sıkı kum, çakıl ve sert kil tabakaları veya ayrılmış, çok çatlaklı zayıf kayalar	360 - 760	> 50	> 250
ZD	Orta sıkı – sıkı kum, çakıl veya çok katı kil tabakaları	180 - 360	15 - 50	70 - 250
ZE	Gevşek kum, çakıl veya yumuşak – katı kil tabakaları veya $PI > 20$ ve $w > \% 40$ koşullarını sağlayan toplamda 3 metreden daha kalın yumuşak kil tabakası ($c_u < 25$ kPa) içeren profiller	< 180	< 15	< 70
ZF	Sahaya özel araştırma ve değerlendirme gerektiren zeminler: 1) Deprem etkisi altında çökme ve potansiyel göçme riskine sahip zeminler (sıvılaşabilir zeminler, yüksek derecede hassas killer, göçebilir zayıf çimentolu zeminler vb.), 2) Toplam kalınlığı 3 metreden fazla turba ve/veya organik içeriği yüksek killer, 3) Toplam kalınlığı 8 metreden fazla olan yüksek plastisiteli ($PI > 50$) killer, 4) Çok kalın (> 35 m) yumuşak veya orta katı killer.			

Çalışma alanının Türkiye Deprem Tehlike Haritası esas alınarak belirlenen deprem hareketine ilişkin veriler Deprem Yer Hareketi düzeyine göre **Tablo 4**'te verilmiştir.

Tablo 4 Deprem Yer Hareketi Düzeyine Göre, Deprem hareketine ilişkin katsayılar

	DD2
S_s	0.704
S_1	0.211
S_{DS}	0.858
S_{D1}	0.317
PGA	0.297
PGV	19.036
F_s	1.218
F_1	1.500

S_s : Kısa periyot harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

S_1 : 1.0 saniye periyot için harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

S_{DS} : Kısa periyot tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

S_{D1} : 1.0 saniye periyot için tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

PGA: En büyük yer ivmesi [g]

PGV: En büyük yer hızı [cm/sn]

F_s ve F_1 : Yerel Zemin Etki Katsayıları [boyutsuz]

Çalışma alanında temel zemini sıvılaşabilir özellikte olmadığından sıvılaşma beklenmemektedir.

9 YAPI ZEMİN ETKİLEŞİMİNİN İRDELENMESİ

9.1 Temel Sistemine İlişkin Geoteknik Analiz ve Değerlendirmeler

9.1.1 Yüzeysel Temeller

a) Taşıma Gücü Analizi

İnceleme alanında kaya birimlerden alınan yüzey numuneleri üzerinde nokta yükleme deneyleri yaptırılmıştır. Elde edilen nokta yük indeksleri kullanılarak inceleme alanındaki kaya birimlerin taşıma gücü (q_u) değeri JMO tarafından yayınlanmış “Kaya Kütleleri üzerindeki Sığ Temellerin Taşıma Gücü Hesabı” excel programı kullanılarak hesaplanmıştır. Program çıktıları Eklerde verilmiştir.

Hoek ve Brown yenilme ölçütünü esas alan (Wyllie,1999) yöntemine göre;

İzin verilebilir taşıma gücü $q_a=0.30 \text{ MPa} \sim 30 \text{ t/m}^2$ hesaplanmıştır.

Yatak katsayısı hesabında tasarım dayanımı 30 t/m^2 ve Güvenlik Katsayısı $G_k= 3$ kabul edilerek Bowles(1988) yaklaşımına göre;

$$k_s = 40 \times q_t \times G_k \text{ t/m}^3$$

$$k_s = 3600 \text{ t/m}^3 \text{ olarak hesaplanmıştır.}$$

b) Oturma Analizi

Çalışma alanı yakın çevresi incelendiğinde, bölgede imal edilmiş binalarda oturma sorunu gözlenmemiştir. Temel kazısı için çıkarılan malzemenin yükü, bina tarafından zemine aktarılan yüke yakın olduğundan oturma ve şişme ile ilgili sorunlar beklenmemektedir.

9.2 Zemin İyileştirme Alternatifleri

Çalışma alanında imal edilecek bina için temel zemininde herhangi bir iyileştirmeye gerek görülmemiştir.

9.3 Önerilen Temel Sistemi

Çalışma alanında imal edilecek bina için radye temel tasarlanacaktır.

9.4 Yapı Temelleri İle İlgili Diğer Hususlar

İnceleme alanında ve yakın çevresinde akar ve kuru dere yoktur. Yine de yağışlara bağlı olarak oluşan yüzey sularının olumsuz etkilerinden yapı temelini korumak için suyu yapı temellerinden uzak tutacak yalıtım ve drenaj uygulamaları yapılması önerilir.



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

10 İKSA SİSTEMLERİ ŞEV DURAYLILIK ANALİZLERİ VE DEĞERLENDİRMESİ

Çalışma alanında bodrumlu yapı imal edilmeyecektir. Tasarlanan kazı derinliği yaklaşık 1.40m civarındadır. Etüt alanı içerisindeki zemin koşulları düşünüldüğünde temel kazısının desteklenmesine gerek yoktur.

11 SONUÇ VE ÖNERİLER

Çanakkale ili, Merkez ilçesi, Kalabaklı mahallesi 105 ada, 42 numaralı parselde yapılacak Server KARAMAN VE HİSS.' a ait binanın projelerine ve statik hesaplarına temel oluşturacak gerekli zemin parametreleri ve zemin koşulları aşağıdaki şekilde özetlenmiştir

1. Çalışma alanı, İmar Planına esas jeolojik ve jeoteknik raporlarda “Önlemleri Alan” olarak belirlenmiştir. Bu nedenle “Zemin ve Temel Etüdü Uygulama Esasları ve Rapor Formatı” na göre “Kategori 2” olarak değerlendirilmiş, Kategori 2 kapsamında 2 adet sondaj çukuru açılmış, 1 adet sismik profil üzerinde P ve S dalgaları ölçülmüştür.
2. Çalışma alanında bina temel zemini sondaj çukuru tabanına kadar gözlenen kumlu kötü derecelenmiş çakıl ve ayrılmış çok çatlaklı kumtaşı olarak tanımlanmış zemindir.
3. Yeraltı suyu tespit edilmemiştir. Yeraltı suyunun bina temeli üzerinde olumsuz etkisi beklenmemektedir.
4. Çalışma alanında imal edilmesi planlanan bina için sıvılaşma, şişme, oturma ve taşıma gücü sorunları tespit edilmemiştir.

Saha bulguları değerlendirildiğinde mevcut arazi koşullarında 105 ada 42 numaralı parselde imal edilecek yapıların zemin özelliklerinin aşağıda verilen değerlerle karakterize edilmesi önerilir.

Bina Önem Katsayısı	1
Yeraltı Suyu Derinliği [m]	-
Deprem Hareket Düzeyi	DD2
Yerel Zemin Sınıfı	ZC
Kısa Periyot Harita Spektral İvme Katsayısı (S_s)	0.704
1sn Periyot İçin Harita Spektral İvme Katsayısı (S_1)	0.211
Kısa Periyot Tasarım Spektral İvme Katsayısı (S_{DS})	0.858
1sn Periyot İçin Tasarım Spektral İvme Katsayısı (S_{D1})	0.317
En Büyük Yer İvmesi (PGA)[g]	0.297
En Büyük Yer Hızı (PGV) [cm/sn]	19.039
Temel Derinliği (en az), D_f [m]	1.40
Taşıma Gücü Tasarım Dayanım [t/m^2]	30
Yatak Katsayısı [t/m^3]	3600

PROJE MÜELLİFLERİNİN İMZALARI		
Gökalp DOĞAN Jeoloji Mühendisi Oda Sicil No: 7400	Suat ERGİN Jeofizik Mühendisi Oda Sicil No: 1982	



Proje Adı: Server KARAMAN VE HİSS.

İmar Bilgileri: Çanakkale İli, Merkez İlçesi, Kalabaklı Köyü, H16.C.19A.3B. Pafta, 105 Ada, 42 Parsel

12 YARARLANILAN KAYNAKLAR

TBDY – Türkiye Bina ve Deprem Yönetmeliği.

<https://tdth.afad.gov.tr>

<https://www.atlas.gov.tr>

<http://www.koeri.boun.edu.tr/sismo/zeqdb/>

<http://yerbilimleri.mta.gov.tr/anasayfa.aspx>

<https://parselsorgu.tkgm.gov.tr/>