Çukurova Üniversitesi Mühendislik Mimarlık Fakültesi Dergisi, 30(1), 141-150 ss., Haziran 2015 Çukurova University Journal of the Faculty of Engineering and Architecture, 30(1), pp. 141-150, June 2015

# Farklı Regresyon Modelleri ile Patlatma Kaynaklı Yer Sarsıntısının Tahmin Edilmesi

# Türker HÜDAVERDİ<sup>\*1</sup>

<sup>1</sup>İstanbul Teknik Üniversitesi, Maden Fakültesi, Maden Mühendisliği Bölümü, İstanbul

*Geliş tarihi: 12.03.2015* 

Kabul tarihi: 05.05.2015

### Özet

Patlatma kaynaklı yer sarsıntısı madenlerde gerçekleştirilen kaya patlatma operasyonunun en önemli çevresel etkilerindendir. Bu çalışmada ölçekli mesafe kavramına dayanan geleneksel yer sarsıntısı tahmin modelleriyle bir taş ocağında patlatma kaynaklı yer sarsıntısı tahmin edilmiştir. Patlatma tasarım parametrelerinin yer sarsıntısı oluşumundaki etkisi tartışılmıştır. Çok değişkenli regresyon analizi tekniği kullanılarak, patlatma tasarım parametrelerinin göz önüne alındığı yeni bir yer sarsıntısı tahmin denklemi geliştirilmiştir. Oluşturulan regresyon modelleri farklı hata kriterleri kullanılarak ayrıntılı olarak karşılaştırılmıştır. Çok değişkenli regresyon analizinin patlatma kaynaklı titreşimlerin tahmininde başarıyla kullanılabileceği ortaya konmuştur. Arazide görev yapan mühendislere sunulan farklı regresyon yaklaşımları yer sarsıntısı tahminindeki başarı oranını artıracaktır.

Anahtar Kelimeler: Çok değişkenli regresyon, Kaya patlatma, Yer sarsıntısı, Varyans analizi

#### Prediction of Blast Induced Ground Vibration Using Various Regression Models

#### Abstract

Blast induced ground vibration is one of the most important environmental effects of rock blasting operations in mines. In this research, blast induced ground vibration is predicted in a quarry by the models which use traditional scaled distance approach. Effect of the blast design parameters on blast vibrations is investigated. A new blast vibration prediction model, which consists of blast design parameters, is developed by multivariate regression analysis. Created regression models are compared using several error criterions in detail. It is proven that multivariate regression analysis can be used to predict blast induced vibrations successfully. Different regression analysis approaches will help site engineers increase accuracy of vibration prediction.

Keywords: Multivariate regression, Rock blasting, Ground vibration, Analysis of variance

<sup>&</sup>lt;sup>\*</sup> Yazışmaların yapılacağı yazar: Türker HÜDAVERDİ, İstanbul Teknik Üniversitesi, Maden Fakültesi, Maden Mühendisliği Bölümü, İstanbul. hudaverdi@itu.edu.tr

# 1. GİRİŞ

Açık ocak maden işletmeciliğinde cevher ve örtü kazısı patlayıcılar kullanılarak geçekleştirilmektedir. Kaya patlatma faaliyetinin en önemli olumsuz çevresel etkileri yer sarsıntısı ve hava şokudur. Özellikle patlatma kaynaklı yer sarsıntısı maden ocağından çok uzaktaki yapılarda dahi etkisini gösterebilmektedir. Bircok patlatma faaliyeti yapılara hasar verecek şiddette yer sarsıntısı oluşturmamasına rağmen, psikolojik faktörler devreye girmekte, titreşimlerden rahatsız olan cevre sakinleri nedeniyle üretim faaliyeti kesintiye uğramaktadır. Bu durum özellikle şehir merkezlerine yakın konumlanan taş ocakları için daha büyük önem arz etmektedir. Örneğin, bu calısmanın gerceklestirildiği İstanbul Cendere Bölgesi taş ocaklarında, genişleyen şehir nedeniyle verleşim yerleri ocaklara gittikçe yaklaşmaktadır. İstanbul'un artan agrega ihtiyacı nedeniyle en patlatma gerçekleştirme verimli şekilde zorunluluğunun yanı sıra, en düşük çevresel etkiyi oluşturacak çalışma şartlarının oluşturulması gerekmektedir.

Patlatma kaynaklı yer sarsıntısı büyüklüğü genel parçacık hızı kullanılarak ifade olarak edilmektedir. Titreşim ölçümü gerçekleştiren sismograflar ile düşey, yatay ve boyuna olmak üzere parçacık hızı ölçülmekte, daha sonra en yüksek parçacık hızı (ppv) göz önüne alınarak tahmin modelleri oluşturulmaktadır. Parçacık hızının tahmin edilmesi için kullanılacak temel parametreler patlama yapılan nokta ile ölçüm istasyonu arasındaki mesafe (D) ve gecikme başına kullanılan maksimum patlayıcı madde miktarıdır (W). Yüksek yer sarsıntısı seviyelerinde öncelikli hedef patlatılan patlayıcı miktarını düşürmektedir. Çeşitli araştırmacılar ölcüm mesafesi ve patlayıcı miktarını kullanarak bir ölçekli mesafe tanımı yapmışlar ve yer sarsıntısını tahmin etmek için regresyon analizi önermişlerdir. Parçacık hızı ve ölçekli mesafe kullanılarak tek değişkenli regresyon tekniği ile yer sarsıntısı tahmin denklemi geliştirilmektedir. Regresyon analizinin katsayıları da patlatma ile ilgili jeolojik sartları ve arazi faktörlerini yansıtmaktadır. Genellikle tahmin denklemi olustururken USBM'nin (ABD Madencilik Bürosu) önerdiği

ölçekli mesafe yaklaşımı kullanılmaktadır [1]. Geliştirilen denklemlerin başarısı belirlilik katsayı  $(\mathbf{R}^2)$ tanımlanmaktadır. Oysaki ile farklı arastırmacıların ölcekli mesafe yaklaşımı kullanılarak farklı regresvon denklemlerin incelenmesi gerekmektedir. Gelistirilen denklemler detaylı istatistiksel analiz yoluyla test edilmelidir.

Yer sarsıntısı tahmini için ölçüm mesafesi ve patlayıcı şarj miktarının yanı sıra, patlatma tasarım parametrelerinin de göz önüne alındığı eşitlikler geliştirilmelidir. Ölçekli mesafe kısır döngüsünün dışına çıkılmalıdır. Bu yolla yer sarsıntısı tahmin kapasitesinin artırılması mümkündür. Patlatma tasarım parametrelerinin değişiminin titreşimler üzerinde önemli etkisi mevcuttur. Örneğin dilim kalınlığının (B) aşırı seviyede olması patlatma enerjisinin tam olarak kayacı kırmak için kullanılamayarak aşırı yer sarsıntısı seviyelerine neden olması sonucunu doğurmaktadır [2]. Yine düzgün bir zemin elde etmek için uygulanan alt delme uzunluğunun (U) aşırı olması yüksek sevivede titresimlerin olusmasına sebebiyet verebilmektedir [3]. Konya [4] basamak yüksekliği (H) ve dilim kalınlığı oranını katılık olarak tanımlamış ve bu oranın artışıyla patlatma deliklerinin kıracağı kolonun gittikçe daha inceleceğini belirtmis, atımları basamak yüksekliğine göre sınıflamıştır. Singh [5] aşırı sıkılama mesafesinin (T) patlayıcıyı patlatma kolunu içine hapsedeceğini ve bu durumun aşırı yer sarsıntına neden olacağını öne sürmüştür. Ayrıca, delikler arası mesafe (S) dilim kalınlığı oranının 1'den fazla olması gerektiğini, bu durumun parçalanma seviyesini artıracağını ve yer sarsıntısını düşüreceğini vurgulamıştır. Bu calısmanın gerçekleştirildiği ocakta ölçülen patlatma tasarım parametreleri, Segarra ve diğerlerinden [6] değiştirilerek, izometrik bir yapıda, Şekil 1'de sunulmuştur.

Makalenin bundan sonraki bölümlerinde öncelikle çalışmanın gerçekleştirildiği taş ocağı tanıtılarak ölçülen veriler sunulacak, ardından ölçekli mesafe kavramı anlatılarak geleneksel yer sarsıntısı tahmin yaklaşımları ortaya konacaktır. 4. Bölümde patlatma tasarım parametrelerinin de göz önüne alındığı yeni birçok değişkenli regresyon modeli sunulmuştur. Ardından geliştirilen farklı regresyon

modelleri detaylı istatistiksel hata kriterleri ile karşılaştırılmıştır. Son bölümde sonuçlar kısaca tartışılmış, gelecek çalışmalar için önerilerde bulunulmuştur.



Şekil 1. Ocakta uygulanan patlatma tasarım parametreleri

#### 2. ÇALIŞMA YAPILAN SAHA VE ÖLCÜMLER

Yer sarsıntısı ölçümlerinin gerçekleştirildiği Akdağlar şirketine ait kumtaşı ocağı Kemerburgaz yakınlarındaki Cendere Vadisi'nde bulunmaktadır. Bu bölgedeki jeolojik yapı Trakya formasyonu olarak adlandırılmaktadır. Karbonifer yaşlı Trakya formasyonu İstanbul'un Avrupa yakasında sıklıkla

görülmektedir. Formasyonun kalınlığı arasındadır. Formasyon kumtaşı, 600-1700 m seyl, çakıl taşı, çamur taşı ardalanmalarından oluşmaktadır. Bu formasyonda en sık görülen kayac tipi kumtasıdır. Tabakalar arasında yer yer kireçtaşı ve konglomera katmanları görülmektedir. Trakya formasyonu genel olarak deformasyona uğramış, parçalanmış ve kıvrımlı bir yapı göstermektedir. Genellikle açık renkli ve kalın tabakalı olan kumtasının silis içeriği yüksektir. %50-70 arası SiO2 içermektedir. Ocakta, açık renkli tabakalı kumtaşlarının yanı sıra yer yer ince laminalı, killi veya karbonatlaşmış kumtaşları görülmektedir.

Çalışma yapılan kısımda RQD değerleri zayıf orta (40-60) aralığında değişmektedir [7,8]. Patlatma yapıldığı ölçümlerinin bölümde, kayacın yoğunluğu 2,7 gr/cm<sup>3</sup>'dür. Mohs sertliği 5-6 arasında değişmektedir ve ortalama porozitesi %1,3'tür. Basınç dayanımı 81 MPA, cekme dayanımı 5,6 MPA, elastisite modülü 16,9 GPA'dır. Patlatma incelemeleri ocağın kuzev basamaklarında, belirli bir süre zarfında uzun zamana yayılmadan gerçekleştirilmiştir. Çalışma sırasında kayac özelliklerinde önemli bir değisime rastlanmamıştır. Ocak ilerledikçe veya ocağın belirli kısımlarında kayaç özelliklerinin nisbi olarak değişmesi mümkün olabilir. Ocak şartları değiştikçe gözlemlerin yenilenmesi gerektiği unutulmamalıdır. Ölçülen patlatma tasarım parametreleri ve yer sarsıntısı değerleri ile ilgili tanımlayıcı istatistikler Çizelge 1'de verilmiştir.

Çizelge 1.	Ocakta ölçülen patlatma	tasarım parametreleri	ve titreşim ölçüm verileri	
(				

Değişken	Minimum	Maksimum	Değişim Aralığı	Ortalama	Standart sapma		
B (m)	1,8	2,5	0,70	2,18	0,233		
<b>S</b> (m)	2	3	1	2,60	0,210		
H (m)	5,5	11	5,50	6,96	1,066		
T (m)	2	3	1	2,54	0,290		
U (m)	0,4	0,6	0,20	0,49	0,079		
W (kg)	73,99	227,27	153,27	113,86	31,995		
D (m)	55	245	190,0	126,79	52,572		
ppv (mm/s)	1,8	33,1	31,30	15,19	8,355		
B: Dilim kalınlığı, S: Delikler arası mesafe, H: Basamak yüksekliği, T: Sıkılama mesafesi, U: Alt delme,							
W: maksimum patlayıcı şarjı, D: titreşim ölçüm mesafesi, ppv: en yüksek parçacık hızı, izlenen atım sayısı (n): 39.							

Ocaklarda düşük yükseklikteki ve orta faaliyeti basamaklarda patlatma gerçekleştirilmektedir. Patlatma deliklerinin çapı 89 mm'dir. Patlayıcı olarak ANFO kullanılmakta, atesleme elektrikli kapsüller ile gerceklestirmektedir. Yemleme olarak emülsivon patlayıcı kullanılmaktır. Ocakta toplam 39 atım gözlenmistir. Her atım icin atım öncesi patlatma tasarım parametreleri ayrıntılı olarak ölçülmüştür. Titreşim ölçümü sırasında ölçüm mesafesi kayıt edilmiştir.

Patlatma kaynaklı yer sarsıntısını ölçmek için Instantel MiniMate Plus<sup>TM</sup> model titreşim ölçer cihaz kullanılmıştır. Cihaz 3 jeofon, mikrofon, hafıza ünitesi ve şarj edilebilir pil ünitesinden oluşmaktadır. Cihaz yer sarsıntısını 254 mm/s hıza kadar ölçebilmektedir. Frekans aralığı 2-250 Hz arasındadır. Çözünürlük 0.127 mm/s, ölçüm hata payı +/- %5 seviyesindedir. Çok sayıda ölçüm değerini cihazın hafıza ünitesinde depolamak mümkündür.

## 3. ÖLÇEKLİ MESAFE KAVRAMI VE GELENEKSEL YER SARSINTISI TAHMİN YAKLAŞIMLARI

Patlatma kaynaklı titreşimlerin tahmininde genellikle patlatma noktasından olan uzaklık ve gecikme başına patlayan şarj miktarı gözetilerek bir ölçekli mesafe tanımı yapılır. En sık kullanılan ölçekli mesafe yaklaşımlarından biri aşağıda verilen ABD Madencilik Bürosu'na –United States Bureau of Mines (USBM)-ait ölçekli mesafe yaklaşımıdır [9].

$$\ddot{O}lçekli mesafe SD = \frac{D}{\sqrt{W}}$$
(1)

- D: Patlatma yapılan lokasyon ile ölçüm istasyonu arasındaki mesafe (m)
- W: 8 ms gecikme başına kullanılan maksimum patlayıcı miktarı (kg)

Her atım için ölçekli mesafe tespit edildikten sonra parçacık hızı değerleri kullanılarak tek değişkenli regresyon analiz gerçekleştirilir ve en yüksek parçacık hızını (ppv) tahmin eden bir denklem ortaya konur. Farklı araştırmacıların önerdiği ölçekli mesafe yaklaşımları Çizelge 2'de parantezler içinde görülmektedir. Regresyon analizi sonucu elde edilen k, n ve m katsayıları, yer sarsıntısına etki eden jeolojik faktörleri içeren arazi katsayıları olarak tanımlanmaktadır [10].

**Çizelge 2.** En yüksek parçacık hızı tahmin denklemleri

USBM [9]	$ppv = K \left(\frac{D}{\sqrt{W}}\right)^n$
Langefors-Kihlström [11]	$ppv = K \left(\frac{\sqrt{W}}{D^{3/4}}\right)^n$
Davies et al. [12]	$ppv = K.D^n.W^m$
Ambraseys-Hendron [13]	$ppv = K \cdot \left(\frac{D}{W^{1/3}}\right)^n$
Indian standards [14]	$ppv = K \cdot \left(\frac{W}{D^{2/3}}\right)^n$
CMRI [15]	$ppv = n + K \cdot \left(\frac{\sqrt{W}}{D}\right)$

Diğer tahmin denklemlerinden nispeten farklı bir vapı gösteren CMRI denklemi Hindistan'da bulunan Merkezi Madencilik Araştırma Enstitüsü -Central Mining Research Institute- tarafından geliştirilmiştir [15]. Çizelge 2'deki Davies ve diğerlerine [12] ait formül ise ölçekli mesafe kavramına başvurmadan ölçüm mesafesi ve patlavici miktarının kullanıldığı regresvon analizini önermektedir. Geleneksel girdi parametrelerini kullanmakla birlikte, Davies ve diğ. denklemini başlangıç seviyesinde bir çok değişkenli regresyon denklemi olarak tanımlamak da mümkündür. Regresyon analizi ile elde edilen sonuçlar aşağıda Çizelge 3'de sunulmuştur. Görüldüğü üzere ilk dört denklemin belirlilik katsayısı  $(R^2)$  birbirine yakındır. Indian standards denklemi en düşük belirlilik katsayısı değerini vermiştir.

Denklem	K	n	m	$\mathbf{R}^2$
USBM [9]	751,44	-1,701		0,765
Langefors-Kihlström [11]	192,82	2,2462		0,751
Davies et al. [12]	855,07	-1,700	0,805	0,764
Ambraseys-Hendron [13]	2595,7	-1,672		0,758
Indian standards [14]	0,9195	1,7057		0,486
CMRI [15]	200,22	-3,9688		0,695

Çizelge 3. Regresyon analizi sonucu elde edilen arazi katsayıları

### 4. ÇOK DEĞİŞKENLİ REGRESYON ANALİZİ

Çok değişkenli regresyon analizi için sırasıyla W ve D'nin vanı sıra B, S, H, T, U patlatma tasarım parametreleri bağımsız değisken olarak kullanılmıştır. Bağımlı değişken tahmin edilmek en yüksek parçacık hızıdır. istenen Bu parametrelerden en öne çıkanları belirlemek ve modele dahil etmek için adımsal regresyon tekniği kullanılmıştır. Adımsal regresyon analizinde regresyon denklemi adımlar halinde oluşturulur. İlk aşamada bağımlı değişkenle en yüksek korelasyona sahip bağımsız değişken denkleme dahil edilir. İkinci aşamada kalan değişkenler arasından bağımlı değişkenle en yüksek kısmi korelasyona sahip olan değişken, ilk bağımsız değişken kontrol edilerek denkleme eklenir. İşlem bu şekilde adımlar halinde devam eder. Her eklenen bağımsız değişken regresyonun R<sup>2</sup> değerini artırır. İşlem artık bağımsız değişken eklemenin regresyonun R<sup>2</sup> değerini değiştirmediği noktaya kadar veya tüm bağımsız değişkenler eklenene kadar devam eder [16, 17]. Adımsal regresyon tekniğiyle modele dahil edilecek önemli parametrelerin belirlenmesi verbilimlerinde sıkca basvurulan bir vöntemdir. Malaki ve diğerleri [18] olası kömür patlamalarını tahmin edebilmek için adımsal regresyondan yararlanmışlardır. 25 adet jeolojik, jeometrik, jeomekanik parametre göz önüne alınmış, ardından adımsal regresyon ile 25 parametreden en önemli olanları tespit edilmeye calışılmıştır. Chakraborty ve diğerleri [17] parçalanmaya etki eden parametreleri ana

hatlarıyla belirlemek için parametrik bir çalışma gerçekleştirmiştir. Bu çalışmada da adımsal regresyon analizi yöntemi kullanılmıştır. Araştırmacıların göz önüne aldığı parametreler kayaç özellikleri, patlayıcı özellikleri ve patlatma tasarım parametreleridir.

Geliştirilen çok değişkenli adımsal regresyon modelinin özeti Çizelge 4'de sunulmuştur. Görüldüğü üzere adımsal regresyon modelinde parçacık hızı ile en yüksek kısmi korelasyona sahip ilk parametre modele 1. aşamada katılan ölçüm mesafesidir. Bu aşamada  $R^2$  değeri 0,692'dir. Daha sonra sırasıyla dilim kalınlığı (B) ve maksimum patlayıcı miktarı (W) modele dahil olmuştur.  $R^2$ , 0,857 değerine ulaşmıştır. Her aşamada kısmi korelasyonu en yüksek parametre modele dahil olmuştur.

Çizelge 4. Çok değişkenli adımsal regresyon modelinin özeti

Model	Model R $R^2$ Ayarl		Ayarlanmış R <sup>2</sup>	Tahmindeki standart			
				nata			
1	0,832 0,692 0,684		0,17860				
2	2 0,885 0,783 0,771		0,771	0,15213			
3 0,926 0,857 0,844 0,1253							
1. Bağımsız değişkenler: (sabit), D							
2. Bağımsız değişkenler: (sabit), D, B							
3. Bağımsız değişkenler: (sabit), D, B, W							

Çizelge 5'de model dışı bırakılan değişkenler ve kısmı korelasyonlar verilmiştir. Bu çizelge ile adımsal regresyonunun nasıl gerçekleştirildiğini

daha detaylı incelemek mümkündür. 1. Bağımsız değişken (D) modele dahil edildikten sonra, kısmi korelasyonlar incelendiğinde, bağımlı değişken ile en yüksek korelasyona sahip parametrenin 0,542 değeri ile dilim kalınlığı (B) olduğu görülür. B parametresi modele girdikten sonra 2. asamada en yüksek korelasyonu sağlayan maksimum patlayıcı madde miktarı (W) modele dahil olmuştur. Bundan sonra 3. aşamada geriye kalan 4 parametre incelenirse kısmi korelasyonun çok düşük olduğu görülür. Artık modele yeni parametre dahil etmeye gerek yoktur ve çok değişkenli regresyon denklemi tamamlanmıştır. Çizelge 5'deki beta katsayısı standardize edilmiş katsayılardır; farklı aşamalarda bağımsız değişenin rölatif önemini görmek için kullanılabilir. Kısmi korelasvonu vüksek parametrelerin aynı zamanda anlamlılık değerinin yüksek olması beklenebilir [19].

Çok değişkenli regresyon analizi sonucu elde edilen denklem aşağıda 2 No'lu denklem olarak sunulmuştur. Elde edilen belirlilik katsayısı ( $R^2$ ) 0,857 mertebesindedir ve Çizelge 2'de sunulan geleneksel parçacık hızı tahmin denklemlerinden daha yüksektir. Adımsal regresyon en önemli parametrelerin modele dahil edilmesini sağlamış, en düşük sayıda bağımsız değişkenle model kurulmuştur. Tüm patlatma tasarım parametrelerinin modele dahil edilmesi durumunda elde edilecek R<sup>2</sup> değeri 0,861 mertebesinde olacaktır. Bütün parametrelerin kullanılması model başarısında anlam oluşturacak önemli bir değişiklik yaratmayacaktır.

$$ppv = 252,348 \times B^{2,100} \times W^{0,811} \times D^{-1,774}$$
(2)  
(R<sup>2</sup> = 0.857)

Çizelge 6'da 2 No'lu çok değişkenli regresyon denkleminin varyans analiz Çizelgesu 'Kareler Toplamı' sunulmuştur. sütununun Regresyon kısmı; bağımlı değişkendeki değişimin açıklanan kısmını; artık bölümü ise regresyon modeli ile bağımlı değişkendeki açıklanamayan değisim miktarını göstermektedir. Bu Cizelgeva göre bağımlı değişkendeki değişimin %85'den fazlası olusturulan modelle acıklanmıştır. F istatistiği regresyon modelinin anlamlılığını test

Model	Parametre	Beta	t	Anlamlılık	Kısmi Korelasyon		
1	В	0,304	3,872	0,000	0,542		
	S	0,273	3,384	0,002	0,491		
	Н	0,164	1,840	0,074	0,293		
	Т	0,037	0,384	0,703	0,064		
	U	0,262	3,213	0,003	0,472		
	W	0,291	3,340	0,002	0,486		
2	S	0,056	0,363	0,718	0,061		
	Н	0,117	1,501	0,142	0,246		
	Т	-0,013	-0,161	0,873	-0,027		
	U	0,057	0,435	0,666	0,073		
	W	0,293	4,250	0,000	0,583		
3	S	0,002	0,019	0,985	0,003		
	Н	-0,034	-0,443	0,661	-0,076		
	Т	0,030	0,437	0,665	0,075		
	U	0,054	0,497	0,623	0,085		
1. Bağımsız değişkenler: (sabit), D							
2. Bağımsız değişkenler: (sabit), D, B							
3. Bağımsız değişkenler: (sabit), D, B, W							

Çizelge 5. Model dışı bırakılan değişkenler ve kısmi korelasyonlar

etmek için uygulanmaktadır. Eğer anlamlılık değeri 0,05'in altındaysa, model tarafından açıklanan değişim şans eseri değildir. Diğer bir ifade ile, ppv ile bağımsız değişkenler arasında lineer ilişki olmadığını öne süren sıfır hipotezi %5 anlamlılık düzeyinde reddedilir [20,21]. Çizelge 6' da görüldüğü üzere hesaplanan F değerine göre geliştirilen modelin anlamlı olduğu sonucu çıkmıştır.

### 5. FARKLI REGRESYON ANALİZİ SONUÇLARININ KARŞILAŞTIRILMASI

Elde edilen farklı regresyon analizi yaklaşımlarının karşılaştırılması için ayrıntılı bir istatistiksel inceleme Çizelgesi kullanılmıştır. Tek bir doğruluk ölçüsü kullanıldığında kimi zaman sonuçlarda sapma olabilmektedir.

Çizelge 6. Çok değişkenli regresyon varyans analizi (ANOVA)

	Kareler Toplamı	df	Ortalama Kare	F	Anlamlılık
Regresyon	3,284	3	1,095	69,712	0,000
Artık	0,550	35	0,016		
Toplam	3,833	38			

Bu nedenle birden fazla doğruluk ölçütü kullanılmasında fayda vardır. Geliştirilen formüller kullanılarak 39 atım için ayrı ayrı en yüksek parçacık hızı değerleri hesaplanmıştır. Formüllerle hesaplanan değerler ile arazide ölçülen değerlerin karşılaştırılması hata analizinin temelini olusturmaktadır. Kullanılan ilk iki hata ölcütü Ortalama Mutlak hata (OMH) -mean absolute error- ve hata kareleri ortalamasının karekökü (HKOK) -root mean square error- olarak adlandırılmaktadır. OMH ve HKOK ne kadar düşükse, tahminin o derece başarılı olduğu söylenebilir. Bu iki ölçüt arazide ölçülen ve regresyon denklemiyle tahmin edilen değerler arasındaki farkı gözeterek hesaplama yapmaktadır. Bunlardan farklı olarak Varyans Oranları Yüzdesi (VYO) -variance accounted for- tahmin hatası değerlerinin varyansı ile ölçüm verilerin varyansı kullanılarak hesaplanır. VYO yükseldikçe modelin başarısı artmaktadır. VYO'nun %100 olması mükemmel bir model kurulduğunu, regresyon analizi ile tahmin edilen parçacık hızı değerlerinin hatasız olduğunu gösterir [22,23]. Formülle hesaplanan değerler ile ölçülen değerler arasındaki regresyon kullanılarak iliski doğrusal da incelenmiştir. Çizelge 7'nin 4. sütunu formülle tahmin edilen değer ile gercek değerler arasındaki korelasyonu vermektedir. Korelasyonun yükselmesi tahminin başarısını göstermektedir. 5. sütun ise gerçekleştirilen tahminin standart

hatasıdır. Son sütunda verilen 2 mm/s'den düşük hata ile tahmin sayısı, modelin hassas tahmin kapasitesini görmek için kullanılabilir.

$$OMH = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} |y_i - x_i|$$
(3)

$$HKOK = \sqrt{\frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} (y_i - x_i)}$$
(4)

$$VYO = \left(1 - \frac{\operatorname{var}(y_i - x_i)}{\operatorname{var} y_i}\right) \times 100\%$$
(5)

 $\begin{array}{l} y_i = & \mbox{olignmatrix} i \mbox{ logari} i \mbox{ (mm/s)} \\ x_i = & \mbox{tahmin edilen parçacık hızı değeri (mm/s)} \\ n = & \mbox{ornek sayısı} \end{array}$ 

Çizelge 7'de görüldüğü üzere bütün hata indisleri göz önünde alındığında, en başarılı denklem çok değişkenli regresyon denklemi olmuştur. Bu denklem parçacık hızını en düşük hata ile tahmin etmiştir. Çok değişkenli regresyon ile tahmin edilen parçacık hızı değerleri en yüksek korelasyonla gerçek değerlere yakındır. Çok değişkenli regresyon denklemi ile 21 atım 2 mm/s'den daha düşük bir hata ile tahmin edilmiştir. Çok değişkenli regresyon denklemine en yakın tahmin CMRI denklemine aittir. CMRI denklemi R<sup>2</sup> değerinin Çizelge 7'deki ilk 4 denklemden daha yüksek olmamasına rağmen, bu

Farklı Regresyon Modelleri ile Patlatma Kaynaklı Yer Sarsıntısının Tahmin Edilmesi

Denklem	ОМН	нкок	VYO	Korelasyon	Tahminin standart hatası	<2 mm/s tahmin hatası
USBM [9]	4.046	5.481	55.931	0.805	5.019	14
Langefors-Kihlström [11]	4.204	5.532	55.165	0.797	5.118	14
Davies et al. [12]	4.086	5.387	60.192	0.805	5.019	16
Ambraseys-Hendron [13]	4.298	5.560	54.639	0.801	5.069	14
Indian standards [14]	5.586	7.247	24.683	0.59	6.834	9
CMRI [15]	3.821	4.552	69.533	0.834	4.673	11
Çok değişkenli regresyon	3,017	4,140	74,802	0,885	3,938	21

Cizelge 7. Farklı regresyon yaklaşımlarının karşılaştırılması

denklem kullanılarak yapılan tahminde OMH ve HKOK değerleri çok değişkenli regresyondan sonraki en iyi değerlerdir. Bununla birlikte CMRI denkleminin 2 mm/s'den küçük hata ile tahmin ettiği atım sayısı nispeten düşüktür. Indian Standards denklemi, diğerlerine oranla en başarısız sonuçlarını tahmin vermiştir. USBM, Langefors-Kihlstrom, Davies ve diğ. ve Ambrasesy-Hendron denklemlerinin hata oranları büyük ölçüde birbirine yakındır. Elde edilen korelasyon katsayıları 0,797-0,805 aralığındadır.

Aşağıda Şekil 2'de USBM denklemi kullanılarak tahmin edilen yer sarsıntısı değerleri ile ölçülen değerler arasındaki ilişkiliyi gösteren grafik sunulmuştur. Şekil 3'de ise, çok değişkenli regresyon denkleminin tahminleri ve ölçülen değerler arasındaki ilişki gösterilmektedir.



Şekil 2. USBM denklemiyle tahmin edilen ve ölçülen ppv arasındaki ilişki

Geliştirilen regresyon denklemleri 12 bağımsız test atımı üzerinde denenmiştir. Bu atımlar denklemler geliştirilirken kullanılan 39 atımlık veri tabanına dahil değildir. Indian standards [14] yaklaşımı hariç genel olarak denklemlerin başarılı sonuç verdiği söylemek mümkündür. En düşük ortalama tahmin hatası çok değişkenli regresyon denklemi ile elde edilmiştir. Bu denklem 7 test atımını 2 mm/s'den daha düşük bir hata ile tahmin etmiştir. Ambraseys-Hendron [13] ve CMRI [15] denklemleri çok değişkenli regresyondan sonraki en başarılı sonuçları vermiştir. Tüm bulgular ve ortalama hata değerleri Çizelge 8'de ayrıntılı olarak sunulmuştur.



Şekil 3. Çok değişkenli regresyon ile tahmin edilen ve ölçülen ppv arasındaki ilişki

## 6. SONUÇLAR VE ÖNERİLER

Patlatma kaynaklı titreşimlerin tahmini amacıyla

farklı araştırmacıların yaklaşımlarının değerlendirilmesinde fayda vardır. Bu çalışmada görüldüğü üzere, USBM yaklaşımının dışındaki vaklasımlar da aynı ölcüde başarılıdır. Ek olarak cok değişkenli regresyon analizinin kullanılması becerisini kesinlikle tahmin artıracaktır. Literatürde bulunan ölcekli mesafeye dayanan denklemler ölçüm mesafesi ve gecikme başına şarj miktarını kullanarak iki parametre ile pratik olarak yer sarsıntısı tahmini yapmaktadır. Patlatma parametrelerinin kullanıldığı tasarım çok değişkenli regresyon modellerinde ayrıca modele dahil olacak tasarım parametrelerinin titizlikle ölçülmesi gerekmektedir. Çok değişkenli modele dahil edilen tasarım parametrelerinin sayısının artışı modelleri daha karmaşık hale getirecektir. Araştırmacılar temel patlatma tasarım parametreleri dışındaki parametreleri modellere dahil ederken bu durumu dikkate almalıdırlar. Bu çalışmada kullanılan çok değişkenli adımsal regresyon tekniği, öne çıkan ve modele dahil edilmesi gereken tasarım parametrelerinin tespiti konusunda araştırmacılara yardımcı olacaktır. Bununla birlikte dilim kalınlığı, delikler arası mesafe, basamak yüksekliği gibi temel patlatma tasarım parametreleri yer sarsıntısı tahmin modelleri kurulurken mümkün olduğunca göz önüne alınmalıdır.

Tahmin probleminde sonuçları değerlendirirken farklı hata ölçüm yaklaşımlarının değerlendirilmesi gerektiği unutulmamalıdır. Bu makalede 6 farklı değerlendirme kriteri kullanılarak sonuçlar irdelenmiştir. Bir denklemin belirlilik katsayısının diğerlerinden yüksek olması, o denklemin kesin olarak diğerlerinden daha başarılı tahmin yaptığı anlamına gelmemektedir. Regresyon denklemleri ile tahmin yaklaşımının en önemli yanı, denklemler geliştirildikten sonra kullanımının son derece kolay ve pratik olmasıdır. Arazide görev yapan mühendislerin farklı seçeneklere sahip olması patlatma kaynaklı yer sarsıntısının tahmini ve önlenmesi konusundaki başarıyı kesinlikle artıracaktır. Son olarak, yer sarsıntısı değerlerinin kayac özellikleri ile iliskili olduğunu hatırlatmakta favda vardır. Gelistirilen regresvon denklemleri arazi şartları değiştikçe yeni ölçülen verilerle revize edilmelidir.

## 7. KAYNAKLAR

- 1. Kuzu, C., Ergin, H., 2005. An Assessment of Environmental Impacts of Quarry-Blasting Operation: A Case Study in Istanbul, Turkey, Environmental Geology, 48: 211-217.
- **2.** Jimeno, C. L., Jimeno, E. L., Carcedo, F. J. A., 1995. Drilling and Blasting of Rocks, A. A. Balkema, Brookfield Publication, Rotterdam, 408p.
- **3.** Bhandari, S., 1997. Engineering Rock Blasting Operations , A.A. Balkema, Rotterdam, 375p.
- 4. Konya, C. J., Walter, E. J., 1990. Surface Blast Design. Prentice Hall, New Jersey, 303p.
- 5. Singh, T. N., 2004. Artificial Neural Network Approach for Prediction and Control of Ground Vibrations in Mines, Mining Technology (Trans. Inst. Min. Metall. A), 113: 251-256.
- **6.** Segarra, P., Domingo, J. F., Lopez, L. M., Sanchidrian, J. A., & Ortega, M. F., 2010. Prediction of Near Field Overpressure from Quarry Blasting, Applied Acoustics, 71: 1169-1176.
- 7. Tugrul, A., Undul, O., 2006. Engineering Geological Characteristics of Istanbul Greywackes, in: Proceedings of the 10<sup>th</sup> International Association for Engineering Geology and the Environment (IAEG) Congress, Nottingham, United Kingdom.
- 8. Uz, B., 2007. Akdağlar Madencilik A.Ş.'nin Ayazağa Köyü Cendere Mevkiinde Yeralan Kırmataş Ocak ve Malzemenin Jeolojik/Yapısal, Minerolojik, Petrografik ve Fizikomekanik Özelliklerinin Etüd ve Değerlendirme Raporu, İTÜ Araştırma Raporu, İTÜ Maden Fakültesi, Jeoloji Mühendisliği Bölümü.
- **9.** Duvall, W.I., Petkof, B., 1959. Spherical Propagation of Explosion Generated Strain Pulses in Rock, US Bureau of Mines, RI 5483, Washington D. C.
- 10. González-Nicieza, C., Álvarez-Fernandez, M. I, Alvarez-Vigil, A. E., Arias-Prieto, D., López-Gayarre, F., Ramos-Lopez, F. L., 2014. Influence of Depth and Geological Structure on the Transmission of Blast Vibrations,

Bulletin of Engineering Geology and the Environment, 73: 1211-1223.

- **11.** Langefors, U., Kihlstrom B., 1963. The Modern Technique of Rock Blasting, Wiley Publisher, New York, 405p.
- **12.** Davies, B., Farmer I. W., 1964. Attewell P. B. Ground Vibrations from Shallow Subsurface Blasts", Engineer, 217: 553-559.
- 13. Ambraseys, N. R., Hendron, A. J., 1968. Dynamic Behavior of Rock Masses. In: Rock Mechanics in Engineering Practice, edi: Stagg, K.G. and O.C. Zeinkiewicz, Wiley, London.
- **14.** Indian Standards Institute, 1973. Criteria for Safety and Design of Structures Subjected to Underground Blast, ISI Bulletin IS-6922.
- **15.** Roy, P. P., 1991. Vibration Control in an Opencast Mine Based on Improved Blast Vibration Predictors. Mining Science and Technology, 12: 157-165.
- **16.** IBM SPSS Statistics Base 20, 2011. IBM Corporation, New York, USA, 314p.
- 17. Chakraborty, A. K., Raina, A. K., Ramulu, M., Choudhury, P. B., Haldar, A., Sahu, P., C. and Bandopadhyay, C., 2004. Parametric Study to Develop Guidelines for Blast Fragmentation İmprovement in Jointed and Massive Formations, Engineering Geology, 73: 105-116.
- 18. Maleki, H., Zahl, E. G., Dunford, J. P., 1997. Development of a Statistical-Analytical Approach for Assessing Coal Bump Potential, 16th Intl. Conf. on Ground Control in Mining, West Virginia University, USA.
- **19.** Meyers, L. S., Gamst, G. C., Guarino, A. J., 2013. Applied Multivariate Research: Design and Interpretation, SAGE Publications, USA, 1124 p.
- 20. Montgomery, D. C., Peck, E. A., Vining, G. G., 2006. Introduction to Linear Regression Analysis, John Wiley & Sons Inc, New Jersey, USA, 612p.
- Öztürkcan, M., 2009. Regresyon Analizi, Maltepe Üniversitesi Yayını, İstanbul, 119p.
- 22. Hüdaverdi, T., 2012. Application of Multivariate Analysis for Prediction of Blast-Induced Ground Vibrations, Soil Dynamics and Earthquake Engineering, 43: 300–308.

**23.** Grima, M. A., Babuska, R., 1999. Fuzzy Model for the Prediction of Unconfined Compressive Strength of Rock Samples, International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences, 36: 339–349.