第4卷 第2期 西北地震学报 Vol.4, No.2 1982年6月 NORTHWESTERN SEISMOLOGICAL JOURNAL June, 1982

地幔快速隆起对构造地震的触发作用

丁文镜

(清华大学工程力学系)

提 要

本文应用弹性半无限空间内均匀膨胀的球体对球上介质的作用,作为地幔 快速上涌触发构造地震的力学模型。按照地面垂直位移的年变化率,利用这个 模型反推出这种虚拟的膨胀球的半径和膨胀强度。並计算出它在地壳中产生的 附加应力。尽管此种附加应力比驱动地壳水平运动的力要小得多,但它能在高 倾角断层上引起张性的法向应力,而且在隆起区内还有较高的附加剪应力。这 些应力比固体潮、地极移动和地球转速变化等因素产生的附加应力都大得多。 因此,地幔快速上涌对构造地震的触发作用应该比上述诸因素更大。由于近十 余年来我国不少地区的走滑型强震大都发生在地壳上隆区或者在其边缘,而且 发震断层都是高倾角断层、因此,本文能够对此作粗浅的解释。

(一)引 言

近十余年来,我国大陆地区处于地震活动期,陆续发生多次六级(M_s)以上的强震, 例如,1966年的邢台地震,1969年的阳江地震,1975年的海城地震,以及1976年的唐山地 震。都发生在地壳上隆区或在其边缘。这一事实促使人们考虑地幔地质上涌推动地壳上升, 可能是引起浅源构造地震的一个重要因素。¹⁾⁽¹⁻⁸⁾

首先应该指出,取决于地幔物质上涌的速度不同,会引起两种绝然不同的地面运动。其 中一种是地幔物质缓慢上涌,例如每年上升量小于0.1毫米,这时,由于地幔物质上涌使重 力势增加,地壳的垂向重力荷载增长,在重力均衡规律支配下,地壳介质要向四周流动,直 到平衡状态为止,最终形成凹陷盆地。(4-5)显然,这时地壳的流变起了决定性作用。因 此,对这种情况必须将地壳看成流变体。与此相反,另一种是地幔物质快速上涌,但其持续 时间较短。例如,每年上升量达到几个毫米甚至更高的数值,持续时间在几年到几十年之 间。由于地幔物质上涌速度超过地壳流变使地壳变薄的速度,因而地面会随地幔物质上涌而 上升。这时,可以将地壳介质近似看作弹性体(4、5)。事实上,近十余年来我国某些震区测量 的资料表明, 地壳上升速度常达每年几毫米的量级, 应属于后一种情况。

为了能说明短期的地幔快速上涌能够触发浅源构造地震,必须计算地幔上涌时在地壳中 引起的附加应力。为此,本文选用半无限体内均匀膨胀球体对其上介质的推举作用,作为地 幔快速上涌推动地壳上升的力学模型,导出地壳位移和应力间的解析公式,根据地震前在震 区实测的地壳垂直位移的数据,计算出地壳上升时引起的附加应力。並将其与固体潮、地极 移动和地球转速变化在地壳中引起的附加应力比较,计算结果表明,前者确实比后者大许多 倍。因此,可以认为地幔物质快速上涌比上述诸因素对浅源构造地震的触发作用更大。

(二)力学模型

板块消减带插入地幔后,地壳介质在高温高压条件下经过复杂的物理化学变化,砂铝质 较多的物质受重力分异作用支配向上浮起,导致地幔物质上涌,此外,Hess于1955年指出, 橄榄岩在莫霍面下温度处于 500℃ 的条件下可以转变成蛇纹石,其体积可增长25%,也会引 起地幔物质上涌。单纯从地壳底部边界受力状况看,上述几种物理过程对地壳产生的荷载基 本上是相同的,都能在地壳底层产生沿法线方向的分布力,如图1 所示。在此种分布力作用 下,地壳将向上隆起。

按照图 1 中所给的边界条件计算局部上隆地壳中的应力,乃是弹性力学中的厚板问题。 不能导出简洁的解析结果。为了得到近似解析结果,必须采用另一种简化模型。E.M.Anderson和W.J.Phillips利用地壳下均匀膨胀球模型分别研究了不同地质构造的形成机 制^(6、7)。本文也采用这个模型研究地幔快速上涌对地壳的作用。

在半无限空间中, 埋藏一个膨胀强度为A的球体, 其半径为a, 从球心到半无限体界 面 的距离为c, 如图 2 所示。建立直角坐标系O—XYZ, Z轴沿铅垂方向向下並通过膨胀 球的



中心O'(O,O,C)。X和Y轴在半无限体的界面上(即水平面)。R.D.Mindlin 等已 经求得膨胀球外半空间中的应力和位移的解析式^{(8]}。半无限体内任意点 P(X,Y,Z)的 位移向量为 西北地震学报

$$\vec{u} = \frac{4 \pi A_a^3}{3} \left\{ \frac{\vec{R}_1}{\vec{R}_1^3} + \frac{(3 - 4 \nu)\vec{R}_2}{\vec{R}_2^3} - \frac{6 Z (Z + C)\vec{R}_2}{\vec{R}_2^3} - \frac{2 \vec{K} ((3 - 4\nu)(Z + C) - Z)}{\vec{R}_2^3} \right\}$$
(1)

式中,v为介质的泊松比, \overline{K} 为Z轴方向的单位矢量,矢量 \overline{R}_1 和 \overline{R}_2 分别为从膨胀球中心O' (O,O,C)及其镜象点O"(O,O,-C)到任意点P(X,Y,Z)的向量,如图2所示。 即

$$R_{1} = (X^{2} + Y^{2} + (Z - C)^{2})^{1/2}$$

$$R_{2} = (X^{2} + Y^{2} + (Z + C)^{2})^{1/2}$$

利用(1)式,可以求得半无限体内任意点P的各个应力分量,可用柱坐标形式表示,即

$$\sigma_{\theta} = \frac{8 \pi A a^{3} G}{3} \left[\frac{1}{R_{1}^{3}} + \frac{3 - 8 \nu}{R_{2}^{3}} - \frac{6 Z(Z + C)}{R_{2}^{5}} + \frac{12 \nu (Z + C)^{2}}{R_{2}^{5}} \right] \qquad (2)$$

$$\sigma_{\tau} = \sigma_{\theta} - 8 \pi A a^{3} G r^{2} \left[\frac{1}{R_{1}^{5}} + \frac{3 - 4 \nu}{R_{2}^{5}} - \frac{10Z(Z + C)}{R_{2}^{7}} \right]$$
(3)

$$\sigma_{z} = \frac{8 \pi A a^{3} G}{3} \left[\frac{1}{R_{1}^{3}} - \frac{1}{R_{2}^{3}} - \frac{18Z(Z+C)}{R_{2}^{5}} + \frac{3(Z+C)^{2}}{R_{2}^{5}} - \frac{3(Z-C)^{2}}{R_{1}^{5}} + \frac{30Z(Z+C)^{3}}{R_{2}^{7}} \right]$$
(4)

$$\tau_{r2} = -8\pi A a^{3} Gr \left[\frac{Z-C}{R_{1}^{5}} - \frac{3Z+C}{R_{2}^{5}} - \frac{10Z(Z+C)^{2}}{R_{2}^{7}} \right]$$
(5)

 $\tau_{\theta,r} = \tau_{z,\theta} = 0$

$$\sigma_{1} = \frac{\sigma_{r} + \sigma_{z}}{2} + \sqrt{\left(\frac{\sigma_{r} - \sigma_{z}}{2}\right)^{2} + \tau_{rz}^{2}}$$
(7)

$$\sigma_{3} = \frac{\sigma_{r} + \sigma_{z}}{2} - \sqrt{\left(\frac{\sigma_{r} - \sigma_{z}}{2}\right)^{2} + \tau_{rz}^{2}}$$
(8)

最大剪应力

$$\tau_{max} = \sqrt{\left(\frac{\sigma_r - \sigma_z}{2}\right)^2 + \tau_{rz}^2}$$
 (9)

(三)按地面位移量推算附加应力

如上所述,半无限体内膨胀球体外任意点的位移向量由(1)式给定。若 令 坐 标 Z = 0,即可由(1)式导出半无限体界面(即地面)上任意点的位移向量公式。众所周知,基 岩的泊松比µ接近0.25,因而地面的垂直位移的公式为

$$u_{z} = -\frac{4\pi A a^{3}C}{(X^{2} + Y^{2} + C^{2})^{3/2}}$$
(10)

上式表明,由于边界条件是轴对称的,因而半无限体界面上以原点O为中心,以r为半径的

第4卷

(6)

园周上的垂直位移量u₂取相同值,即

$$\left[u_{z} \right]_{X^{2}+Y^{2}=r^{2}} = \frac{-4\pi A a^{3}C}{(r^{2}+C^{2})^{3/2}}$$
(11)

61

半无限体界面上半径分别为r1、r2和r3的园周上各点的垂直位移量为

$$u_{z1} = -\frac{4\pi A a^{3}C}{(r_{1}^{2} + C^{2})^{3/2}}$$
(12)

$$u_{z2} = -\frac{4 \pi A a^{3}C}{(r_{2}^{2} + C^{2})^{3/2}}$$
(13)

$$u_{z3} = -\frac{4 \pi A a^{3} C}{(r_{3}^{2} + C^{2})^{3/2}}$$
(14)

按以上三式分别绘制界面上的垂直位移等值线,如图 3 所示。相邻的两条等值线的垂直位移的差值可用以下公式表示,下式中Δu₂₁和Δu₂₂分别为垂直位移差值。

$$\Delta u_{z1} = 4 \pi A a^{3} C \left[\frac{1}{(r_{1}^{2} + C^{2})^{3/2}} - \frac{1}{(r_{2}^{2} + C^{2})^{3/2}} \right]$$
(15)

$$\Delta u_{z_2} = 4 \pi A_a \, {}^{3}C \left[\frac{1}{(r_2^2 + C^2)^{3/2}} - \frac{1}{(r_3^2 + C^2)^{3/2}} \right]$$
(16)

图 3

因此, 祗需从实测出的垂直位移等值线中挑选三条 封闭曲线, 並算出相邻两条等值线的垂直位移的差值 Δu_{21}^{*} 和 Δu_{22}^{*} ,

将它们代入(15)和(16)式,即可推算出膨胀球心的位置参数C和膨胀强度和球尺寸的综 合参数 Aa³。若能估计或实测出当地的地壳厚度H(大陆地壳厚度一般在35公里左右),利 用下列几何关系式

$$a = C - H$$
 (17)

就能计算出膨胀球的半径, 並进一步推算出膨胀强度A的值。

因为地幔上涌物通常不是理想的球体,所以它作用于地壳底层上的法向力不会是严格地 呈轴对称分布。与此相应,地面垂直位移等值线也就不可能是图 3 中表示的同心园族。除此 之外,实测出的垂直位移还要受各种因素的干扰。其中包括降雨量和地下水抽吸量的影响,以 及地壳介质和地貌不规则的影响。一般说来,实测出的垂直位移等值线形状都比较复杂。例 如,1975年海城7.3级地震前,距离震中不远处出现了著名的庄河隆起,其垂直位移等值 线 如图 4 所示。可以推测隆起中心应在黄海内(⁹)。1976年唐山7.8级地震前,从1959年到1969 年期间内,该区有明显的地壳隆起现象。从1968年到1969年的年垂直位移量最大,国家地震 局所属地震测量队在该区测量出的1968年至1969年的垂直变形等值线图表示于图 5 ^{c10}。不 难看出垂直位移量为20毫米、10毫米和0毫米的等值线可用三个同心园近似拟合,即该图中 的三个虚线园。它们的半径分别为12公里、36公里和60公里。据此可以推算出该区垂直位移 梯度的年变化率大约为0.4毫米/年•公里。虽然此值比1966年邢台地震和1969年阳江地震前 **震区的**垂直位移梯度的年变化率要大些,但相差不是很大1)。因此,利用这个数值作 计 **算** 仍然具有典型意义。





将上述数据代入(15)和(16)式中,即可算出 膨胀球中心的深度C=70公里,综合参数Aa³=1.52 ×10¹⁹毫米³。取地壳厚度H=35公里,即可按(17) 式算出膨胀球半径 a=35公里。从而求得膨胀强度A =3.64×10⁻⁷。利用这些数据,由(2)-(5)式 可算出地壳中产生的附加周向正应力 σ_{θ} 、径向正应 力 σ_{z} 、垂向正应力 σ_{z} 和剪应力 τ_{zzo}

首先,计算通过隆起中心和虚拟膨胀球心的对称 轴上各点的应力。地壳介质的泊松比 v 取0.25,剪切 弹性模量G 取 3 × 10⁵ 巴⁽¹¹⁾。因为对称轴上的剪应力 τ_{12} 等于零,所以周向、径向和垂向正应力 σ_{0} 、 σ ,和 σ_{*} 均为主应力,而且正应力 $\sigma_{0} = \sigma_{*}$ 。计算结果表示 于图 7。由该图可以看出,离地表越近,垂向正应力 σ_{*} 越小;周向正应力在离地表 20 公 里的范围内变化 不大。

其次,计算深度为15公里水平面上的应力,它相当地壳中康拉德界面深度,唐山地震的 震源深度与其很接近。计算结果表示于图 8 。

最后,按照(7)、(8)和(9)式计算H=15公里深度上的最大主应力σ₁、最小主 应力σ₃和最大剪应力τ_{max},並将计算结果表示于图9。

1)国家地震局地震测量队 几个大地震的地壳变形 地震战线 1973年第3期



上述分析计算结果揭示出地幔物质快速上涌时地壳中产生的附加应力的基本特点:

(1)隆起区内地壳中的附加周向正应力σ₀恰巧是中间主应力,它沿水平方向作用。 由图 6可以看出,最大主应力σ₁与水平方向不完全一致,但二者比较接近。

(2)最大主应力σ₁和中间主应力σ₂均为张性应力。並且,这两个应力的数值相差不 很大(在隆起中心附近)。因此,在地壳上隆地区任何走向的高倾角断层,由于地幔物质上 涌产生的附加正应力都是张性应力。並且,其数值与最大主应力的数值相差不大。

(3)由图 8 和图 9 可以看出,地壳上隆区还产生一定数值的剪应力。附加的最大剪应 力的数值与附加的最大正应力相差不很大,但它作用的平面与铅垂轴夹角在45°左右。因而, 在高倾角断层面上,由于地幔物质上涌产生的附加剪应力不很大。

众所周知,库伦-纳维强度理论能够较好地评判断层面抵抗剪切破坏的能力。根据这一 理论使断层失稳破坏有两类不同的物理机制:第一种机制是减小断层面上的压应力,第二种 机制是增加断层面上的剪应力。

按照以上分析结果,由于地幔物质快速上涌在高倾角断层面上产生的张性正应力会减小 断层面上原有的压应力,因此,它会促使高倾角断层面失稳破坏。震区应力场接近断层失稳 的临界状态,即局部破裂可以沿断层面连续传播的一种状态。这时,由于地幔物质快速上涌 使高倾角断层上的局部破裂发展成为巨观尺度的破坏,从而导致浅源构造地震。这就是地幔 地质快速上涌触发浅源构造地震的物理机制。另一方面,由于高倾角断层上产生的剪应力很 小,一般不会导使断层失稳。综上所述,地幔物质快速上涌触发高倾角断层走滑型地震的物 理机制属于第一类机制,不是第二类机制。

除去地幔物质快速上涌外,固体潮、地极移动和地球转速变化都能在地壳中产生附加应 力。其中,固体潮引起的附加应力最大,它在赤道上取最大值,可达到0.14巴的数值¹), 地极移动产生的附加应力要小些,当地轴偏转4角秒时,引起的附加应力约为0.07巴²), 地球自转速率变化引起的附加应力是更加微小的³)。总之,地幔物质快速上涌比上述 诸因 素在高倾角断层上产生的附加应力大得多,因此,在各类触发浅源构造地震的因素中,它是 一种主要的触发因素。近来我国大陆地区发生的许多强震,高倾角断层走滑型地震非常多。 例如,1966年隆尧6.8级地震的断层倾角为75°,宁晋6.7级地震的断层倾角为85°⁴),宁晋7.2 级地促的断层倾角为81°,1976年唐山7.8级地震的断层倾角为85°⁽¹²⁾。因此,利用本文的研 究结果可以讨论上述地震。应该指出,按照以上分析,在紧邻隆起中心的地区附 加应力 最 大,可是上述地震的震中大多在隆起中心附近,而不是位于隆起中心及其紧邻地区。这可能 与地壳介质的不均匀性和由此产生的原始应力场的状况有关。实际上,断层破坏都是从应力 较高而且抗力最弱的部位开始的。如果隆起中心紧邻地区断层的抗力比其附近地区断层的抗 力偏高,那么,地震震中偏离隆起中心将是很自然的现象。

最后,必须指出,有不少强震並不是发生在地壳上隆区及其附近。例如,1970年的通海 地震和1967年的河间地震。因此,决不应该将地壳上隆作为发生强震的必要标志。事实上, 与推动各大板块沿水平方向运动所需的应力相比较,地幔物质快速上涌在地壳中所产生的附 加应力是很小的。这就是说,浅源构造地震的主要成因仍然应看成是各大板块和断块间的相 互推挤。本文只是将地幔物质快速上涌与别种触发地震的因素作对比,说明它是一种主要的 触发浅源构造地震的因素。由于地壳中高倾角断层分布极广,因而在地震预报实践中,加强 对地壳上隆区的监视是很必要的。同时,由于地壳垂直变形的测量比水平地变形测量容易得 多,因此,监测地壳上隆也是容易实现的。

(本文1981年7月6日收到)

1)北京地段队 潮汐应力与地段 研究报告 1975年
 2)关于《地极应力与地段》的讨论 地震战线 1973年第 8 期
 3)王仁 地球自转速率变化推动全球构造运动的可能性 北京大学五四科学讨论会报告 1978年 5 月
 4)国家地段局段源机制研究小组 中国地段段源机制的研究 第一集 1973年 1 月

P EFER MILLER DA WARTHEN THAT WE HOURD. THERE [1] 郭增建等,从水平力和垂直力的相互作用讨论我国境内地震的孕育,地球物理学报, 第20卷第3期、1977年7月。 [2]滕吉文等,华北平原中部地区深部构造背景及邢台地震(二),地球物理学报,第18卷 第3期,1975年7月。 [3]邓起东等,关于海城地震震源模式的讨论,地质科学,1976年第3期。 [4]A.E.夏德格,地球动力学原理,科学出版社1977年。 [5]P. J. Wyllie The Dynamic Earth 1971. (中译本,朱夏译,地质出版社, 1978 (6)E.M. Anderson, The Dynamics of Formation of Cone-sheets, Ring-dykes and Caldron-Subsidences, Proceedings of the Royal Society of Edinburgh Vol. LVI, 1935-1936, (7]W. J. Phillips, The Dynamic Emplacement of Cone Sheets, Tectonophysics, 24 (1974), 69-84, [8]R.D. Mindlin and D.H. Cheng. Thermoelastic stress in the Semi-Infinite Solid, J. Appl. Phys., Vol.21, PP.931, 1950. 〔9〕国家地震局地震测量队,海城7.3级地震的地形变,地球物理学报,第20卷第4期, 1977年10月 [10]张祖胜等唐山7.8级地震的地壳垂直形变,地球物理学报,第24卷第2期,1981年4月 [11]J.C. Jaeger, Elasticity, Fracture and Flow, 1964. 〔12〕邱群,1976年7月28日河北省唐山78级地震发震背景及其活动性,地球物理学报,第

19卷第4期, 1976年10月。

. 7

第2期

西北地震学报

THE TRIGGER ACTION OF THE QUICKLY UPLIFTED MANTLE FOR THE SHELLOW TECTONIC EARTHQUAKE

Ding Wen-jing (Qing Hua University)

Abstract

A homogeneous dilated sphere in the hemi-infinite elastic space is taken as the mechanical model of the quickly uplifted mantle. With this model the radius and the dilative intensity of the sphere can be computed from the value of the vertical displacement on the earth's surface. The supplementary stress deduced from the uplifted is determined. The computing result showes that the deduced stress on the fault with high inclined angle is tensile, but the shearing stress is also found in the upliftel region of the earth's crust. The amount of these stresses deduced from the quickly uplifted mantle greatly overcomes the stresses deduced from the gravimetric 'earth-tide, the diviation of the polar axis and the variation of rotational velocity of earth. Consequently, the quickly uplifted mantle has more trigger action than above-mentioned factors for the occurance of the shallow tectonic earthquake. Owing to the fact that many large earthquakes occured recently in China have been affected in the uplifted region of earth's crust or in its neighborhood and these earthquake faults have high inclined angle, their occurance can be explained by the results described in this paper.